

This is a digital copy of a book that was preserved for generations on library shelves before it was carefully scanned by Google as part of a project to make the world's books discoverable online.

It has survived long enough for the copyright to expire and the book to enter the public domain. A public domain book is one that was never subject to copyright or whose legal copyright term has expired. Whether a book is in the public domain may vary country to country. Public domain books are our gateways to the past, representing a wealth of history, culture and knowledge that's often difficult to discover.

Marks, notations and other marginalia present in the original volume will appear in this file - a reminder of this book's long journey from the publisher to a library and finally to you.

Usage guidelines

Google is proud to partner with libraries to digitize public domain materials and make them widely accessible. Public domain books belong to the public and we are merely their custodians. Nevertheless, this work is expensive, so in order to keep providing this resource, we have taken steps to prevent abuse by commercial parties, including placing technical restrictions on automated querying.

We also ask that you:

- + *Make non-commercial use of the files* We designed Google Book Search for use by individuals, and we request that you use these files for personal, non-commercial purposes.
- + Refrain from automated querying Do not send automated queries of any sort to Google's system: If you are conducting research on machine translation, optical character recognition or other areas where access to a large amount of text is helpful, please contact us. We encourage the use of public domain materials for these purposes and may be able to help.
- + *Maintain attribution* The Google "watermark" you see on each file is essential for informing people about this project and helping them find additional materials through Google Book Search. Please do not remove it.
- + *Keep it legal* Whatever your use, remember that you are responsible for ensuring that what you are doing is legal. Do not assume that just because we believe a book is in the public domain for users in the United States, that the work is also in the public domain for users in other countries. Whether a book is still in copyright varies from country to country, and we can't offer guidance on whether any specific use of any specific book is allowed. Please do not assume that a book's appearance in Google Book Search means it can be used in any manner anywhere in the world. Copyright infringement liability can be quite severe.

About Google Book Search

Google's mission is to organize the world's information and to make it universally accessible and useful. Google Book Search helps readers discover the world's books while helping authors and publishers reach new audiences. You can search through the full text of this book on the web at http://books.google.com/



Acerca de este libro

Esta es una copia digital de un libro que, durante generaciones, se ha conservado en las estanterías de una biblioteca, hasta que Google ha decidido escanearlo como parte de un proyecto que pretende que sea posible descubrir en línea libros de todo el mundo.

Ha sobrevivido tantos años como para que los derechos de autor hayan expirado y el libro pase a ser de dominio público. El que un libro sea de dominio público significa que nunca ha estado protegido por derechos de autor, o bien que el período legal de estos derechos ya ha expirado. Es posible que una misma obra sea de dominio público en unos países y, sin embargo, no lo sea en otros. Los libros de dominio público son nuestras puertas hacia el pasado, suponen un patrimonio histórico, cultural y de conocimientos que, a menudo, resulta difícil de descubrir.

Todas las anotaciones, marcas y otras señales en los márgenes que estén presentes en el volumen original aparecerán también en este archivo como testimonio del largo viaje que el libro ha recorrido desde el editor hasta la biblioteca y, finalmente, hasta usted.

Normas de uso

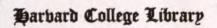
Google se enorgullece de poder colaborar con distintas bibliotecas para digitalizar los materiales de dominio público a fin de hacerlos accesibles a todo el mundo. Los libros de dominio público son patrimonio de todos, nosotros somos sus humildes guardianes. No obstante, se trata de un trabajo caro. Por este motivo, y para poder ofrecer este recurso, hemos tomado medidas para evitar que se produzca un abuso por parte de terceros con fines comerciales, y hemos incluido restricciones técnicas sobre las solicitudes automatizadas.

Asimismo, le pedimos que:

- + *Haga un uso exclusivamente no comercial de estos archivos* Hemos diseñado la Búsqueda de libros de Google para el uso de particulares; como tal, le pedimos que utilice estos archivos con fines personales, y no comerciales.
- + *No envíe solicitudes automatizadas* Por favor, no envíe solicitudes automatizadas de ningún tipo al sistema de Google. Si está llevando a cabo una investigación sobre traducción automática, reconocimiento óptico de caracteres u otros campos para los que resulte útil disfrutar de acceso a una gran cantidad de texto, por favor, envíenos un mensaje. Fomentamos el uso de materiales de dominio público con estos propósitos y seguro que podremos ayudarle.
- + *Conserve la atribución* La filigrana de Google que verá en todos los archivos es fundamental para informar a los usuarios sobre este proyecto y ayudarles a encontrar materiales adicionales en la Búsqueda de libros de Google. Por favor, no la elimine.
- + Manténgase siempre dentro de la legalidad Sea cual sea el uso que haga de estos materiales, recuerde que es responsable de asegurarse de que todo lo que hace es legal. No dé por sentado que, por el hecho de que una obra se considere de dominio público para los usuarios de los Estados Unidos, lo será también para los usuarios de otros países. La legislación sobre derechos de autor varía de un país a otro, y no podemos facilitar información sobre si está permitido un uso específico de algún libro. Por favor, no suponga que la aparición de un libro en nuestro programa significa que se puede utilizar de igual manera en todo el mundo. La responsabilidad ante la infracción de los derechos de autor puede ser muy grave.

Acerca de la Búsqueda de libros de Google

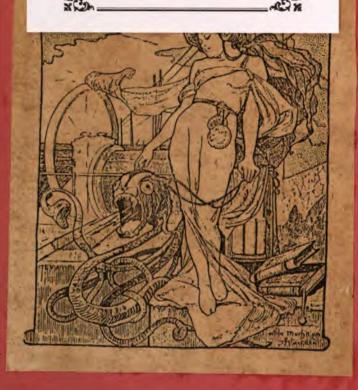
El objetivo de Google consiste en organizar información procedente de todo el mundo y hacerla accesible y útil de forma universal. El programa de Búsqueda de libros de Google ayuda a los lectores a descubrir los libros de todo el mundo a la vez que ayuda a autores y editores a llegar a nuevas audiencias. Podrá realizar búsquedas en el texto completo de este libro en la web, en la página http://books.google.com





BOUGHT FROM THE
ANDREW PRESTON PEABODY
FUND

BEQUEATHED BY
CAROLINE EUSTIS PEABODY
OF CAMBRIDGE



Mounton



FERRO-CARRIL ANDINO

SECCION DE SAN LUIS Á LA PAZ Y MENDOZA

INFORME GENERAL

DE

PROYECTO CON LAS ESPECIFICACIONES, ANALISIS DE PRECIOS

DEMAS DOCUMENTOS JUSTIFICATIVOS

PRESENTADO

AL MINISTERIO DEL INTERIOR

POR EL

DEPARTAMENTO DE INGENIEROS CIVILES DE LA NACION

Buenos Aires, de 1883



BUENOS AIRES

Imprenta de M. BIEDMA, Belgrano 133 á 139

1884

AUG 8 2003

A S. E. el Sr. Ministro del Interior Doctor D. Bernardo de Irigoyen.

Tengo el honor de presentar á V. E. los planos, perfiles, especificaciones, presupuestos é informe relativos á la prolongacion del Ferro-Carril Andino, correspondientes á las secciones de San Luis á Mendoza pasando por Villa de la Paz.

Los documentos análogos correspondientes á la Seccion de Mendoza á San Juan, se están preparando y espero poderlos presentar á la consideracion de V. E. dentro de poco tiempo, puesto que solo falta la terminacion del presupuesto el que se encuentra ya muy adelantado.

Debido al recargo de trabajo á que ha tenido que atender este Departamento desde 1881, así como á otras causas agenas á la voluntad de los empleados como ser enfermedades contraidas en el trabajo mismo, han obligado á postergar aquellos que no eran de absoluta necesidad á la prosecucion de las obras, limitándose solo á la preparacion de los proyectos, dejando para su oportunidad la de los presupuestos.

Es debido á esta causa que despues de haber presentado en Marzo de 1881 los planos y presupuestos de la Seccion de Villa de Mercedes á San Luis recien ahora ha sido posible terminar en todos sus detalles lo que corresponde á la Seccion de San Luis á La Paz y de La Paz á Mendoza.

El presupuesto de la Seccion de Villa Mercedes á San Luis, aprobado por acuerdo de Gobierno de 5 de Abril de 1881 fijaba el costo kilométrico en diez y ocho mil ocho pesos fuertes de curso legal con diez y ocho centavos, lo que equivale á diez y ocho mil seiscientos ocho pesos cuarenta y nueve centavos moneda nacional.

El precio medio kilométrico en las Secciones de San Luis á Mendoza pasando por La Paz, resulta de diez y nueve mil ciento setenta y cinco pesos moneda nacional con setenta y cuatro centavos.

Por los datos de que se disponia ántes de hacer el presupuesto preventivo definitivo se habia supuesto que en las secciones de San Luis á la Paz, Mendoza y San Juan, el costo kilométrico seria menor que en la primera de Villa de Mercedes á San Luis, por cuanto el presupuesto de esta seccion fué preparado cuando el material de via costaba mas de un cuarenta por ciento que lo que se ha pagado, sin embargo de esto, resulta que en las dos secciones de San Luis á La Paz y de la Paz á Mendoza, el costo kilométrico medio excede al de la primera seccion; porque hay obras de arte de mayor importancia y mas numerosas, así como por el mayor número de Estaciones y tambien de los talleres y tren-rodante.

El costo kilométrico de la seccion de Mendoza á San Juan es probable que resulte mas bajo que el de las de San Luis á La Paz y Mendoza apesar de que aumenta la distancia y por consiguiente los gastos en los trasportes, pero hay ménos obras de arte, son de menor importancia y el costo de la Estacion Mendoza está ya incluido en la otra seccion.

Así que se terminen los análisis de precios de algunas de las obras de la seccion de Mendoza á San Juan y otros detalles que aun faltan para completar los presupuestos, se podrá conocer el costo probable del camino en toda su estension desde Villa de Mercedes á San Juan y determinar entonces la suma que será indispensable invertir para la completa terminacion de las obras en todos sus detalles.

Considero prudente indicar á V. E. la relacion que hay entre los presupuestos de la traza estudiada por Elía y la que motiva este informe.

	Presupuesto Elía	Presupuesto Departamento
	₽.	₽.
Adquisicion de terrenos	109,800	100,000
Limpieza de la via	21,500	11,200
Movimientos de tierra	798,060	648,571 97
Obras de arte	146,474	445,351 72
Pasos á nivel	8,040	13,230 00
Via permanente	3.152,325	22 2.267,171 61
Estacion y edificios acceso-		
rios	314,200	353,144 86
Casas de camineros	24,800	42,871 45
Telégrafo	18,500	40,617 15
Tren-rodante	406,484	573,998 00
Imprevistos	249,798	38 224,807 84
Direccion é Inspeccion	269,500	00 78,217 20
Conservacion del camino		39,108 60
Ganancia de los Empresa-		
rios	501,017	00 —
	6.663,702	4.838,290 40

Segun esto resulta que el costo del camino estudiado y presupuestado por el Departamento de Ingenieros, importa pesos fuertes oro 1.785,411 60 ménos que lo que hubiere costado segun el presupuesto del Sr. Elía, debiendo observar que las mayores diferencias, se notan en el importe de los movimientos de tierra y de la via, puesto que hay otras partidas, como por ejemplo obras de arte en que los proyectados por el Departamento importan mas del doble de los del otro proyecto.

En general se puede establecer que todos los materiales empleados en las obras, así como el material movil es superior al que se habia presupuestado, lo que fácilmente se comprueba teniendo presente que en la via, por ejemplo, se ha adoptado el rail de acero de 27^k 30 por metro en vez de hierro de 28^k 00 que proyectaba emplear el Sr. Elía.

La via se está colocando sobre coginetes Levisey á razon de 1750 coginetes, 875 atravesaños, 1750 cuñas y 1750 chavetas por kilómetro, mientras que Elía solo calculaba emplear 1600 coginetes, 490 atravesaños, 1600 cuñas y 980 chavetas lo que demuestra que la via era proyectada construir en condiciones muy inferiores á lo que se está ejecutando.

La misma diferencia se puede hacer notar respecto del material de esplotacion, así como de todo el material fijo. El presupuesto que se acompaña es bastante exacto, puesto que se han tomado los precios de costo, segun los últimos contratos y se han agregado los demas gastos que exije la construccion, por lo que es de esperar que el costo definitivo no exeda la suma presupuestada.

Así que se termine el presupuesto de la seccion de Mendoza á San Juan se podrá fijar el presupuesto ó costo preventivo definitivo de todo el camino y la suma que fuere necesaria para completar el material de esplotacion debido al incremento del trabajo y al aumento probable por el desarrollo de las industrias debido á las facilidades que presta el camino despues de darse al servicio público.

Dios guarde á V. E.

GUILLERMO WHITE.

A. E. Rusiñol,
Secretario.

FERRO-CARRIL ANDINO

Informe general del proyecto de la línea entre San Luis y Mendoza

Trazado y Altimetría

Al presentar el proyecto definitivo y completo de la línea de San Luis á Mendoza, estudiado y confeccionado por el persona de este Departamento, creo necesario, señor Director, acompañarlo con el presente informe, esplicando la manera como se ha llevado á cabo y los procedimientos que se han seguido al formular dicho proyecto, como tambien los criterios que han servido de base para la adopcion de la traza definitiva sobre el terreno y avaluacion de precios de todas las obras comprendidas en la Seccion que arrancando de la ciudad de San Luis concluye en la ciudad de Mendoza.

El estudio de esta Seccion sobre el terreno fué dividido en dos trozos distintos; el primero empezaba en la ciudad de San Luis terminando en la Villa de la Paz: el segundo arrancaba de este punto para terminar en la estacion Mendoza. Con objeto de simplificar las operaciones de cálculo, he clasificado en una sola seccion los dos trozos anteriormente citados, con lo que resulta un presupuesto general para la Seccion entre San Luis y Mendoza.

Se comisionó al Ingeniero Alberto Schneiderwind para que al frente de una Comision de Ingenieros, dirigiera y practicara el estudio sobre el terreno de la línea entre San Luis y Villa de la Paz; al mismo tiempo una segunda comision, dirigida por el Ingeniero José Mazzeri, debia estudiar la línea entre Villa de la Paz y la Estacion Mendoza. Estas dos Comisiones fueron nom-

bradas el 20 de Noviembre de 1880, las cuales procedieron conjuntamente á fijar sobre el terreno el punto que, situado en la Estacion Villa de la Paz, sirviera como punto de arranque á la Comision del Sr. Mazzeri y determinacion para la Comision del Sr. Schneiderwind.

Fijado este punto, dieron principio contemporáneamente al estudio de la traza definitiva; terminando las operaciones de campaña en la línea de San Luis á Villa de la Paz el mes de Junio del año 1881, y el mes de Agosto del mismo año concluyeron los de la línea de Villa de la Paz á Mendoza.

I. El trozo de San Luis á Villa de la Paz arranca de la Esacion San Luis y sigue en su direccion general el rumbo hácia Villa de la Paz, sin otra desviacion caracterizada que las que se encuentran en la parte comprendida entre los kilómetros 50 y 75, motivadas por dificultades que ofrecia el terreno, á fin de encontrar un conveniente desarrollo á la línea para salvar las fuertes pendientes que opone el paso del «Alto Pencoso». Las otras pequeñas desviaciones que se observan, tienen por objeto salvar bañados ú otros inconvenientes que se presentaban en el terreno.

Desde el kilómetro 75 hasta Villa de la Paz la línea es próximamente recta, segun puede verse en el trazado de la línea que acompaña al presente estudio.

La configuracion altimétrica del territorio en el trozo de San Luis á Villa de la Paz, se caracteriza por cuatro planos inclinados entre sí en sentido inverso dos á dos. La línea baja constantemente de San Luis hasta el Balde en una longitud de 29 kilómetros y medio y encuentra aquí el punto mas bajo de toda la Seccion de San Luis á Mendoza, punto que está 280 metros mas bajo que la Estacion San Luis.

Desde el Balde hasta la cumbre del Alto Pencoso, que significa próximamente otra distancia de 29 kilómetros, la línea sube sin interrupcion hasta salvar la cumbre del Alto Pencoso que se encuentra á 225 metros sobre el Balde.

De este punto empieza á bajar de nuevo hasta el Rio Desaguadero en una distancia de 25 kilómetros desde la cumbre del Pencoso, encontrando las orillas del citado rio á 208 metros próximamente mas bajo que dicha cumbre.

Desde el Rio Desaguadero hasta Villa de la Paz, que es el último de los cuatro planos inclinados, la línea sube con una longitud de 41 kilómetros y medio próximamente y una diferencia de nivel de 54 metros.

II. En el trozo de Villa de la Paz á Mendoza, la línea corre en general con rumbo directo hácia este último punto sin desviaciones notables.

Al llegar la traza al pueblito de San Vicente, dobla con direccion al Norte para seguir hácia San Juan, pasando por la extremidad Oeste de la ciudad de Mendoza, donde está proyectada la estacion de este nombre.

En el perfil de la línea se observa que desde el Rio Desagua dero hasta la Ciénaga del Rio Mendoza, es decir, en una longitud de 159 kilómetros próximamente, el terreno conserva una inclinacion uniforme, encontrándose la Ciénaga, que se estiende á la orilla izquierda de dicho rio, á una diferencia de nivel de 228 metros sobre el Rio Desaguadero.

Desde la Ciénaga del Rio Mendoza hasta un kilómetro y medio ántes de cruzar el zanjon en la proximidad del pueblo San Vicente, el terreno sube constantemente con una inclinacion mayor que la anterior, siendo 117 metros la diferencia de nivel y 20 kilómetros la longitud de la línea. Este punto corresponde próximamente al kilómetro 130 desde Villa de la l'az.

Del kilómetro 130, que es el punto de mayor elevacion entre las estaciones San Luis y Mendoza hasta esta última estacion, el terreno baja.

El territorio comprendido entre San Luis y Villa de la Paz, está cubierto casi constantemente de bosque de arbustos en su mayor parte, encontrándose tambien bosques de árboles, en los que abunda principalmente el algarrobo.

De Villa de la Paz á Mendoza la vegetacion es mas variada; hay bosques de grandes árboles mas ó ménos tupidos, predominando siempre el algarrobo en un espacio de 27 kilómetros.

Los montes de arbustos ocupan 52 kilómetros de la línea, se

cuentan 9 kilómetros de terreno cenagoso, 6 de terreno inculto y 43 de terreno cultivado, con viñas, potreros, etc.

La longitud total de la línea desde San Luis hasta el cero del trozo de Villa de la Paz á Mendoza, es de 123 kilómetros, 774 metros 60 centímetros.

La longitud de Villa de la Paz al cero de la Seccion de Mendoza á San Juan, es de 136 kilómetros, ochocientos cuarenta y ocho metros (848^m) y noventa y dos centímetros (0^m92). En esta longitud se han añadido cien metros para alargamiento de la Estacion Mendoza que se han tomado de la Seccion Mendoza á San Juan.

La longitud total de la Seccion desde San Luis al extremo Norte de la Estacion Mendoza, es de 260 kilómetros, setecientos veinte y tres metros (723^m) con cincuenta y dos centímetros (0^m52).

El total de metros de desarrollo en curva de la línea, suma diez y nueve mil doscientos cincuenta y un metros (19,251^m) con ochenta y tres centímetros (0^m83). El número de estas curvas es 37. Queda entónces como alineacion recta la cantidad de 241,471^m69 doscientos cuarenta y un mil cuatrocientos setenta y un metros con sesenta y nueve centímetros.

Los radios de las curvas varían entre los límites de cinco mil (5000) y seiscientos metros (600).

La rampa máxima desde San Luis á Mendoza es de $\frac{1}{91}$ ó sea once milímetros por metro. Esta rampa está comprendida entre los kilómetros $47^k \cdot 450^m$ y 50^k , midiendo una longitud de dos mil quinientos cincuenta metros (2550^m). La rampa máxima desde Mendoza á San Luis es de $\frac{1}{83}$ ó sea doce milímetros por metro. Esta rampa está comprendida entre los kilómetros $2^k \cdot 200^m$ y 4^k 600^m , midiendo una longitud de dos mil cuatrocientos metros (2400^m).

Dos variantes han sido estudiadas y adoptadas definitivamente entre San Luis y Mendoza. La primera se hizo en Villa de la Paz, con objeto de mover la estacion cuatro kilómetros mas hácia San Luis del sitio en que primitivamente fué proyectado: con esta variante pudo colocarse la estacion en un terreno mas

adecuado á la nueva situacion que se proyecta destinar á la poblacion Villa de la Paz, consiguiendo además colocar la estacion en terreno de propiedad fiscal. Esta variante mide una longitud de 7 kilómetros próximamente.

La segunda variante fué practicada en el último trecho de la línea que precede la entrada á la Estacion Mendoza. Por esta variante la línea pasa al Norte del pueblo de San Vicente y no al Sud como en el trazado primitivo, y fué estudiada con objeto de eliminar una fuerte pendiente que en el primer trazado llegaba al trece (13) por mil, miéntras que en el resto de la Seccion ninguna pendiente pasa del doce (12) por mil. Fué conseguido este objeto habiendo podido reducir la pendiente al diez (10) por mil y disminuyendo de un kilómetro la longitud total de la via. La longitud de esta variante mide ocho (8) kilómetros próximamente.

Adquisicion de terrenos, indemnizaciones, limpiesa de la via

El monto total para la expropiacion del terreno destinado á la construccion de la via y las indemnizaciones á las propiedades atravezadas por el Ferro-carril, forma una partida de presupuesto muy indeterminada, como fácilmente se comprende, por la dificultad de conocer ántes de efectuar el pago cual sea el gasto total, pues el territorio que se atravieza se encuentra en condiciones especiales.

Cerca de la ciudad de Mendoza, sobre todo, es donde la apreciacion es mas difícil, pues este terreno está todo cultivado, cruzado por abundantes canales de riego, y tan subdividida la propiedad, que indudablemente harán subir el costo de las expropiaciones é indemnizaciones.

Creo que no sea exagerada la cantidad de cien mil pesos fuertes, asignando de esta suma ochenta mil para la expropiacion y veinte mil para la indemnizacion. De este suma, la mayor parte se empleará en los terrenos próximos á la Estacion Mendoza.

Puede calcularse en once mil doscientos pesos fuertes los gastos para la limpieza de la via.

Movimientos de tíerra

El movimiento de tierra entre San Luis y Villa de la Paz al-

canza á un millon trescientos cuarenta y siete mil trescientos diez y seis metros cúbicos y setecientos cincuenta decímetros (1,347,316. 750m³) de terraplenes y doscientos cincuenta y dos mil cuatrocientos sesenta y siete metros cúbicos ochenta decímetros (252,467.080) de desmonte.

Entre Villa de la Paz y Mendoza, los terraplenes se han calculado en un millon ochenta y cuatro mil setecientos ochenta y dos metros cúbicos con cuatrocientos diez decímetros (1,084,782.410) y los desmontes en ciento veinte y tres mil ochocientos sesenta y cuatro metros cúbicos con quinientos diez decímetros (123,864.510).

El total de la Seccion entre San Luis y Mendoza, representa dos millones cuatrocientos treinta y dos mil noventa y nueve metros cúbicos con ciento sesenta decímetros (2,432,099.160m³) de terraplenes, y trescientos setenta y seis mil trescientos treinta y uno metros cúbicos con quinientos noventa decímetros de desmontes, lo que representa el movimiento de tierra en dos millones ochocientos ocho mil cuatrocientos treinta metros cúbicos con setecientos cincuenta decímetros (2,808,430.750m³) entre terraplenes y desmontes calculados hasta el plano de formacion de la via.

El cubo del balasto comprendido entre el plano de formacion de la via y el plano de asiento de los coginetes en toda la Seccion San Luis á Mendoza, es de doscientos treinta y nueve mil ciento sesenta metros cúbicos con ciento sesenta decímetros (239,160.160). La porcion superior de balasto se ha comprendido en el costo del armamento de la via.

Todo este movimiento de tierra ha sido clasificado en cuatro diferentes categorías, tomando por base la facilidad de la escavacion, así:

- 1° Categoría—Tierra de fácil escavacion (vegetal, arena suelta, etc.) forma un total de dos millones doscientos nueve mil seiscientos cincuenta y tres metros cúbicos ochocientos ochenta decímetros (2,209,653.880m³) y se encuentra entre los hectómetros 8 á 487—502 á 540—554 á 575—585 á 1235 del trozo de San Luis á Villa de la Paz y entre los hectómetros de 0 á 1074—1094 á 1116 de Villa de la Paz á Mendoza.
 - 2ª Categoría.—Tierra pedregosa fuerte, su cubo es de cuatro-

cientos cuarenta y un mil setecientos ochenta y siete metros cúbicos con ciento ochenta decímetros (441,787,180^{m3}) y se encuentra entre los hectómetros 0 á 8 de San Luis á Villa de la Paz y entre los hectómetros 1116 á 1370 de Villa de la Paz á Mendoza.

- 3ª Categoria.—Terreno de tosca (escavacion con pico) metros cúbicos noventa y nueve mil setecientos setenta y uno con seiscientos treinta decímetros (99,771.630m³) y se encuentra entre los hectómetros 487 á 502 y 540 á 554 de San Luis á la Villa de la Paz y entre los hectómetros 1074 á 1116 de Villa de la Paz á Mendoza.
- 4º Categoria.—Tosca dura y piedra (empleando minas) el número de metros cúbicos es de cincuenta y siete mil doscientos diez y ocho con sesenta decímetros (57,218.060^{m3}) y se encuentra solo entre San Luis y Villa de la Paz y entre los hectómetro 575 hasta el 585.

La altura media de todos los movimientos de tierra de la Seccion San Luis á Mendoza es de 2^m75.

Obras de arte

El número total de alcantarillas y puentecitos que se deben construir entre San Luis y Mendoza es de trescientos veinte y nueve, de estas hay 122 de bóveda, 157 con tramo de madera, 22 con tramo de fierro, 6 canaletas y 22 sifones. Ademas de estas hay 16 obras de arte de mayor importancia, á saber: 6 viaductos, 6 puentes y 4 pasos inferiores. Los viaductos son todos con tramo de hierro, estribos y pilares de mamposteria, si se exceptúa el del hectómetro 473.87 entre San Luis y Villa de la Paz que reposa sobre columnas de fundicion. Los pasos inferiores serán construidos tres de ellos con superstructura de hierro y estribos de mamposteria y el cuarto situado al extremo de la Estacion Mendoza será de bóveda.

Los puentes son con superstructura metálica, es decir, con tramos de hierro y estribos de mamposteria, solo el puente en el Rio Mendoza, está colocado sobre columnas de fundicion por pilares y estribos.

De todos estos, el mas importante es el puente sobre el Rio Desaguadero, que es de un solo tramo de 62^m30 de longitud, lo que permite al puente una luz libre de 60^m:—pesa 'trescientas treinta y cuatro toneladas próximamente (334^{tns}). Esta luz es algo mayor que la necesaria para el paso de la agua, y si se proyecta de 60^{ms} es teniendo en vista que los estribos no deben colocarse al pié de las dos barrancas del rio por la considerable altura de la via sobre el lecho del Desaguadero y porque el resultado de los sondages marcaba gran profundidad para las fundaciones, lo que implicaba un costo muy fuerte para los estribos, fué pues mas con veniente aumentar la longitud del tramo hasta 60^m de luz y colo car los estribos fuera de las orillas. A consecuencia de no ser muy consistente el terreno en este mismo punto, el Director de las las obras en construccion propuso la fundacion de los estribos sobre cuatro cilindros construidas con chapas de hierro, los cuales una vez que hayan alcanzado el fondo resistente, se llenaran con buen hormigon hidráulico.

Respecto á las obras de arte, debo hacer presente que desde San Luis hasta Villa de la Paz y desde este punto hasta el hectómetro 338.97 todas han sido proyectadas. Desde el hectómetro 338.97 hasta Mendoza, las ocho principales tienen proyecto especial y entre estas el paso inferior en la conclusion de la Estacion Mendoza que comprende á los dos lados dos canales de riego.

De todas las otras alcantarillas comprendidas entre los límites citados se han proyectado tipos como se ve en el cuadro respectivo que forma parte del proyecto.

Edificios, estaciones y casas de camineros

En toda la Seccion entre San Luis y Mendoza se han proyectado once estaciones, que son, en órden á su situacion—la Estacion del Balde—Pencoso—Desaguadero—Villa de la Paz—La Dormida—Santa Rosa - Alto Verde—San Martin—Palmira—Maypú y Mendoza.

La Estacion Mendoza se ha proyectado con una contruccion especial de hierro y mamposteria, con objeto de hacer dicho edificio ménos sensible á los temblores que tienen lugar en aquella localidad.

La estacion Villa de la Paz construida en albanileria ha sido proyectada mas espaciosa que las otras estaciones, en las cuales se ha conservado el mismo tipo que las existentes entre la Seccion Villa Mercedes y San Luis.

Hay once galpones de carga de los cuales el de Mendoza se ha proyectado para ser construido totalmente en hierro y cubre una superficie de 60^m por 16. El galpon de Estacion Villa de la Paz tiene el mismo tipo que los galpones de la Seccion de Villa Mercedes á San Luis, si bien cubre una superficie mayor de 20^m por 8^m. Los otros galpones de las estaciones intermedias miden 15^m por 8^m.

Se han proyectado once depósitos de agua : el de la Estacion Mendoza es todo de hierro y el recipiente del agua mide una capacidad de $3.14 \times 2_{~10}{}^2 \times 3.00$ de seccion circular : los de las estaciones intermedias son de seccion rectangular, miden un volúmen de agua de $4^{\rm m} \times 4^{\rm m} \times 1^{\rm m}$ 75 y descansan sobre una torre de mamposteria. En todos estos depósitos existe el pozo y la bomba para la alimentacion de agua.

Las casas de camineros en su total alcanzan al número de 19. Además de todos estos edificios y sus accesorios como ser letrinas, semafores, etc., existe en la Estacion Mendoza un edificio destinado á habitacion de empleados de traccion y talleres y depósito de locomotoras y de coches, y taller de reparaciones proyectados de hierro y mamposteria, cubriendo una superficie de $36^{\rm m} \times 30^{\rm m}$.

Existen dos mesas giratorias, una en Mendoza y otra en Villa de la Paz.

Via permanente, pasos á nivel, telégrafo

La via permanente está formada con rieles de acero del sistema americano tipo Vignolles, con una longitud de 8^m cuyo peso por metro lineal es de 27,116 kilógramos; se admite una tolerancia de 5 p.8 en el número total de rieles de 6^m de longitud y 15 p.8 de 7^m de largo.

La via será armada sobre coginetes de fundicion distribuidos en número de catorce por junta de ocho metros y colocados á una distancia de 1^m166 de centro á centro; los coginetes de las extremidades distan un metro de centro á centro. La union de los rieles se hará por medio de eclisas.

El material que entra en un kilómetro de via se compone de

2,000 metros lineales de rieles, 500 eclisas, 1,000 tornillos, 1,000 arandelas, 1,750 coginetes, 1,750 cuñas, 875 travesaños, 3,500 chavetas. Todo este material pesa ciento treinta y seis mil cincuenta y ocho kilógramos (136,058 kg.)

Este sistema de armamento de via sobre coginetes metálicos, ha sido empleado en parte de la Seccion de Villa de Mercedes á San Luis donde se proyectó un armamento sobre traviesas de quebracho colorado; este cambio fué adoptado para acelerar el armamento de la via á fin de permitir un mayor adelanto en los trababajos, pues, con el armamento sobre traviesas no hubiera sido posible desarrollar con la actividad requerida las obras de la línea á causa de la gran dificultad para la provision de este material.

En la Seccion San Luis á Mendoza se cuentan 18 vias auxiliares con una longitud de siete mil trece metros (7,013^m) y cuarenta y cuatro (44) cambios de via para las mismas.

Los pasos á nivel se han calculado en número de 9 entre San Luis á Villa de la Paz y 89 entre Villa de la Paz y Mendoza; este crecido número se debe á las calles y caminos que se encuentran al acercarse á la Ciudad de Mendoza y al cruce de la zona cultivada que se encuentra en los alrededores de la línea.

El total de pasos à nivel entre San Luis y Mendoza es de 98.

El Telégrafo que se colocará en esta Seccion será de dos hilos y su construccion será la misma que la de la seccion precedente Villa Mercedes á San Luis como está descrito en las especificaciones y análisis relativos.

Tren rodante

La Seccion de San Luis á Mendoza se ha dotado con el siguiente tren rodante:

- 6 Locomotoras de carga con tender del tipo y construccion americana construidas por la Fábrica de Baldwin de Filadelfia.
- 6 Locomotoras dé pasageros sistema inglés construidas por la casa de Bayer Peakoc & Ca., con sus tender respectivos.
 - 6 Salones Pullman.
 - 6 Coches de 1^s clase.
 - 6 Coches de 2^e clase.

6 Furgones.

Para el servicio de mercancias.

- 60 Wagones cubiertos.
- 20 Para trasporte de animales.
- 60 Plataformas.

El costo total del tren rodante asciende á la cantidad de \$fts. 573,998.00 estando comprendida en esta cantidad el 10 p.8 de aumento á título de beneficio y \$fts. 30,000 como costo de las piezas de repuesto necesarias.

Costo total de la linea

En la formacion de los precios unitarios que han servido de base para deducir el costo de todas las obras de la línea, debo hacer presente para mayor claridad las observaciones siguientes: todos los materiales cuyo trasporte se ha debido efectuar por el Ferro-Carril Central Argentino y por el Andino entre Villa María y San Luis el costo de tarifa ha sido reducido del 25 p.8 en el primero y del 75 p.8 en el segundo. Para las obras de mamposteria ha sido calculada la cal de Córdoba como para ser empleada en todas las obras existentes entre San Luis y Mendoza. Para los edificios y obras de arte comprendidas en la Estacion Mendoza se ha calculado el precio empleando la cal de Mendoza

El costo total de todas las obras que forman la línea completa en la presente seccion, es decir, entre San Luis y Mendoza es de cuatro millones, ochocientos treinta y ocho mil, doscientos noventa pesos fuertes con cuarenta centavos (F 4.838,290,40) ó sea cuatro millones, novecientos noventa y nueve mil quinientos setenta y seis pesos moneda nacional oro; con setenta y cuatro centavos (5 mp. 4.999,576,74).

El costo correspondiente por kilómetro es de diez y nueve mil, ciento setenta y cinco pesos moneda nacional oro con setenta y cuatro centavos (\$ m/n. 19.175,74.)

Documentos del proyecto

El proyecto completo de la via y obras del Ferro-Carril de San Luis á la ciudad de Mendoza que tengo el honor de presentar al Sr. Director, se compone de los documentos siguientes:

- 1° Informe General del Proyecto de la línea que corresponde á la Seccion de San Luis á Mendoza.
 - 2° Especificaciones de los trabajos.
- 3° Indice de los dibujos originales relativos á las obras proyectadas para dicho Ferro-Carril.
 - 4° Cálculo de los movimientos de tierra.
 - 5° Cómputos métricos de las obras de arte.
 - 6° Cómputos métricos de los tipos de alcantarillas.
 - 7° Cómputos métricos de los edificios.
 - 8° Presupuestos de las obras de arte.
 - 9° Presupuestos de los tipos de alcantarillas.
 - 10. Presupuestos de los edificios.
 - 11. Indice de los análisis de precios unitarios.
 - 12. Análisis de precios unitarios.
- 13. Cuadro demostrativo del desarrollo de las curvas y longitud de las rectas.
- 14. Cuadro de la posicion, estension y número de las rasantes de la línea.
 - 15. Cuadro de las obras de arte.
 - 16. Prospecto de tipos de alcantarillas.
 - 17. Cuadro de los edificios de estaciones, casas de caminos, etc.
 - 18. Cuadro de las vias auxiliares y cambios.
 - 19. Presupuesto general.
 - 20. Resúmen.

Saluda al Sr. Director.

C. Giagnoni, Vice-Director.

Buenos Aires, Agosto de 1883.

Especificaciones de los trabajos

T

Movimientos de tierras

Las obras de esplanacion y movimientos de tierra comprenden: la ejecucion de los desmontes, terraplenes, zanjas de desagüe, rectificacion de cauces de arroyos, de carreteras de toda especie, pasos á nivel, movimientos de tierra en las estaciones y consolidacion de los taludes.

En su ejecucion deberán observarse las prescripciones siguientes:

- 1° Antes de empezar cualquier terraplen deberán cortarse á la pala todos los yuyos y arrancarse todas las raices y troncos de árboles. Cuando la línea cruce montes, se arrancarán de raiz los árboles hasta una distancia de 2 metros de la parte exterior de la cuneta de desagüe. Si el terreno natural es inclinado segun la seccion transversal de la línea, una vez limpiado como acaba de indicarse se removerá á la pala la capa superficial, con el objeto de facilitar su identificacion con las tierras del terraplen, y en el caso de que la inclinacion transversal fuera bastante fuerte como para hacer temer un resbalamiento del terraplen, se preparará convenientemente el asiento de esta, formando á la par en el terreno natural, gradas longitudinales cuyo número y dimensiones variarán segun la naturaleza de las tierras y la pendiente transversal.
 - 2° En la formacion de los terraplenes solo se podrá emplear tierra de buena calidad. No se admitirá tierra salitrosa ni la que contenga troncos, raices, ó yuyos, teniendo el Ingeniero Inspector el derecho de rechazar la que sea de mala calidad.

- 3° Siempre que las distancias y los elementos de trasporte lo permitan, se adoptará el método de compensacion con el objeto de evitar en lo posible las escavaciones y los depósitos de tierra en las proximidades de la via. Cuando esto no sea posible, se formarán los terraplenes con tierras tomadas de préstamos hechos lateralmente á la via, y las tierras provenientes de los desmontes se depositarán á los costados formando caballeros.
- 4° Los paseos que han de dejarse entre la arista inferior del terraplen y la superior de las escavaciones, y entre la arista exterior del desmonte y la inferior del caballero, tendrán por lo ménos 2 metros, teniendo el Ingeniero Inspector el derecho de aumentar esta dimension cuando lo juzgue necesario.
- 5° No se podrán prácticar zanjas de préstamo ni provisoriamente en los terrenos pantanosos, en aquellos donde no sea fácil establecer los desagues, ni en las áreas destinadas para estaciones ú otras obras del ferro-carril.
- 6° La forma y dimensiones de los desmontes y terraplenes serán las indicadas en los perfiles y secciones transversales que remitirá el Departamento, pudiendo el Ingeniero Inspector modificar la inclinacion de los taludes cuando la calidad de la tierra se lo exiga.
- 7° Para el replanteo de la base de los terraplenes se tomará como cota del eje longitudinal la indicada en el perfil, mas el aumento correspondiente al aplastamiento de las tierras que el Inspector fijará segun la naturaleza de estas y el valor de la cota.
- 8° Siempre que sea necesario prácticar zanjas de préstamo de alguna importancia, el Inspector confeccionará un perfil longitudinal aproximado de la escavacion, la que deberá hacerse segun este perfil con el objeto de dejar asegurados los desagües.
- 9° La seccion transversal de las zanjas de préstamo conservará el talud indicado en el perfil, del lado de la via.
- 10. Los terraplenes se formarán por capas horizontales de 0^m30 de espesor, ménos cuando se usen wagones ó volquetes.
- 11. Si al prácticar un desmonte se encuentran tierras que por su calidad pueda aprovecharse como balasto se la depositará á un costado evitando que se mezcle con la que no sirve para este objeto.

- 12. El Ingeniero Inspector queda autorizado para ordenar el revestimiento de los taludes en los casos y en la forma que lo estime conveniente, el empedrado de cunetas y la abertura de los desagües que sean requeridos por la topografía del terreno, dando cuenta de todo esto al Departamento.
- 13. Siempre que la tierra con que se forma el macizo principal del terraplen no ofrezca la coherencia necesaria para resistir á la accion de arrastre de las aguas, se revestirán sus taludes y el plano de formacion con una capa de tierra vegetal de 0^m30 de espesor convenientemente apisonada.

П

Obras de arte

Las obras de arte comprenden: todas las alcantarillas, puentecitos, puentes, pasos á nivel, revestimientos de albanilería que sea necesario prácticar en los taludes, zanjas de desague, etc.

1º Puentes

- 1° De conformidad con los planos aprobados y en presencia del Ingeniero Inspector, se efectuará la demarcacion de la obra; levantándose un acta por triplicado segun lo dispuesto en el art. 27 de la Ley de Obras Públicas.
- 2° Una vez hecha la demarcacion ó replanteo de cada obra, se procederá á efectuar la escavacion para las fundaciones hasta encontrar un terreno resistente que á juicio del Ingeniero Inspector no ofrezca peligro á la estabilidad de la construccion, sin cuyo exámen prévio y una órden por escrito dada por el mismo Ingeniero, no se podrá dar comienzo á obra alguna.
- 3° La órden á que se refiere el artículo anterior deberá ser acompañada de un cróquis acotado que indique la forma, dimensiones y profundidad de la fundación, referida al perfil de la línea.
 - 4° Las tierras que provengan de las escavaciones serán de-

positadas al costado del terraplen ó en el punto que indique el Ingeniero Inspector, debiéndose dar á los caballeros formas regulares.

- 5° El hormigon para las fundaciones de los puentes será compuesto de un metro cúbico de piedra machacada y 0.50 mc. de mortero hidráulico, el cual á su vez será formado de 3 partes de mortero comun (en la proporcion de una parte de cal por dos de arena) y una parte de cimento Portland, pudiendo el lngeniero Inspector alterar las proporciones de esta mezcla.
- 6° La piedra para el hormigon se tomará del Arroyo del Chorrillo y del Rio Mendoza para el puente del Desaguadero. Esta piedra deberá romperse en pedazos del tamaño de 0^m04 poco mas ó ménos.
- 7° Los elementos que entran en la confeccion de los morteros y del hormigon han de mezclarse perfectamente de modo que resulte una masa homogénea; las piedras del hormigon deben quedar completamente envueltas en el mortero.
- 8° La mezcla de cualquier mortero, sea para fundaciones, ó para paredes de elevacion, lo mismo que la formacion del hormigon se hará en el lugar de su empleo sobre un entablado, ó bien sobre un piso de piedra ó ladrillo á fin de que no se mezcle con tierra ú otras sustancias heterogéneas.
- 9° Para preparar los morteros hidráulicos se confeccionará separadamente el mortero comun y luego se pondrá en la debida proporcion el Portland, haciendo nuevamente la mezcla con esta sustancia.
- 10. Para los morteros se usará la cal grasa de Córdoba de la mejor clase, ménos en los edificios de la Estacion Mendoza en los que se empleará la cal de Mendoza; la arena deberá ser límpia, cribada y sin salitre.

Queda rigurosamente prohibido el empleo del agua salitrosa. El Portland deberá ser de la mejor clase.

- 11. El hormigon y el mortero deberán prepararse en la cantidad necesaria para el dia no pudiéndose emplear el sobrante del día anterior.
- 12. Una vez empezada la colocacion del hormigon en los cajones deberá continuarse sin interrupcion hasta su completa terminacion; despues se apisonará y sólo se empezará la superstruc-

tura de los muros de ala y del estribo del puente cuando á juicio del Inspector haya tomado suficiente consistencia.

- 13. Las cornisas, los cordones y los pilares del parapeto se harán de ladrillos aprensados.
- 14. En todas las paredes se practicarán aberturas para el desague de las masas de tierra encerradas en los muros, dispuestas en hileras horizontales distantes de 1 metro mas ó ménos, y cada abertura de una misma hilera estará á un metro y medio próximamente de la otra alternándose en las diferentes hileras. Sus dimensiones serán de 0^m 03 de ancho por 0^m 20 de altura.
- 15. Se formará el terraplen dentro de las paredes á medida que los muros adelanten en su construccion colocando la tierra por estratos de pequeña altura y apisonándola con el peso mismo de los trabajadores debiéndose elevar las paredes del perí metro horizontalmente á la misma altura.

La mampostería del puente superiormente á la cornisa se construirá despues de haberse colocado el tramo de fierro para mejor comodidad de esta operacion.

16, Como prescripcion general queda establecido que el espesor de la mezcla entre los ladrillos de los muros no debe pasar de 0^m 008.

Los ladrillos serán mojados hasta la saturacion ántes de emplearlos.

- 17. Queda prohibido en la construccion de muros de cualquier clase el emplear á seco los ladrillos colocando sobre estos el mortero líquido en balde; deberá al contrario estenderse en abundancia un estrato de mortero sobre el material ya colocado y sobre este poner ladrillos golpeándolos para comprimir la mezcla hasta reducir la distancia de la junta segun la prescripcion anterior.
- 18. La operacion de tomar las juntas de los ladrillos en los paramentos se hará despues de concluido el muro y deberán limpiarse de la mezcla que tengan é introducir con la cazuela la nueva mezcla y pasar el fierro comprimiéndola.

2º Alcantarillas

19. Las alcantarillas se construirán con ladrillos ordinarios del país, bien cocidos, de forma regular, adoptando el tipo de 0^m 32 por 0^m 155 por 0^m 05, pudiendo introducirse el otro de 0^m 28 por 0^m 135 por 0^m 06 para combinarlos mejor cuando convenga por los espesores proyectados.

Se empleará la mezcla compuesta de una parte de cal en pasta por tres de arena. La cal será de Córdoba de la mejor clase.

- 20. Los cimientos de las alcantarillas serán de la misma clase que los muros de elevacion; su profundidad dependerá de las condiciones del terreno. Si por condiciones especiales el Ingeniero Inspector considera conveniente introducir alguna inno vacion en los materiales de los cimientos, queda autorizado para hacerlo.
- 21. Las alcantarillas serán revocadas con mortero hidráulico formado de tres partes de mortero comun (en la proporcion de 2 de cal en pasta por 5 de arena) y media de Portland.
- 22. Los muros deberán tener agujeros para el desagüe del agua de filtracion cuando los estribos de la alcantarilla pasen de la altura de 2 metros.
- 23. Las soleras en que descansan los tramos serán aseguradas á los muros, como lo indican los planos, por medio de tornillos de 0^m 015 de diámetro y 0^m 60 de largo.
- 24. Para formar las bóvedas de las alcantarillas se elegirán los ladrillos mejores y mas derechos; la mezcla deberá ser formada de 3 partes de mortero comun (en la proporcion de 2 por 5) y media de Portland y los ladrillos deberán ser trabados para formar el espesor de la bóveda.

El frente de los arcos se hará del largo de un ladrillo y las juntas serán revocadas con mezcla compuesta de 3 partes de mortero comun (2 es á 5) y media de Portland y serán pasadas á fierro.

25. Sobre el estrado, de la bóveda y los muros de relleno á los costados de la misma, se aplicará una capa de la mezcla empleada en las bóvedas de 0^m 05 de espesor comprimiéndola con la cuchara y echándole arena ántes que esté endurecida de modo

que ésta tome consistencia como aquélla. Se cubrirá con el terraplen cuando haya fraguado y endurecido.

- 26. El coronamiento de las alcantarillas y en general en la parte donde no haya coronamiento por la altura de 0^m 15 se construirá con ladrillos sentados en mezcla hidráulica igual á la empleada en la mampostería de bóveda.
- 27. El piso en el canal de entrada y salida de las alcantarillas sifones se hará con un empedrado de cantos rodados é piedras ordinarias sentadas en mezcla hidráulica compuesta de 4 partes de mortero comun (2 por 5) y una de Portland.

La misma clase de mezcla se empleará para el piso de los dos recipientes del sifon, que serán hechos de ladrillos del país.

- 28. El revoque de las paredes interiores de los recipientes y el coronamiento se harán con la mezcla del artículo anterior. Todo el revoque exterior será hecho con mezcla ordinaria compuesta de 2 partes de cal por 5 de arena.
- 29. El tubo que reviste interiormente la luz circular del sifon. será de hierro fundido del diámetro que indican los planos y de 0^m 008 de espesor.

Ш

Vía permanente

- 1° Antes de procederse á la colocacion de la vía se nivelará prolijamente el plano de formacion reponiendo los deterioros que hubiera esperimentado el terraplen, por el asiento ó resbalamiento de las tierras, hasta alcanzar exactamente las cotas y pendientes fijadas en el perfil longitudinal.
- 2° Se colocará despues una capa de balasto de 0^m 20 de espesor; elijiendo para esto la tierra vegetal ú otra de mejor clase de las que se encuentran en las proximidades de la vía apisonándola convenientemente.
- 3° Los rieles se colocarán sobre coginetes de fundicion sistema Levesey del peso de 37.195 kilg. cada uno.

- 4° Los coginetes se distribuirán á razon de 7 por riel de 8 metros, de modo que la distancia entre eje y eje de cada uno sea de 1^m 167, y la distancia entre los ejes de los coginetes que comprenden una junta de los rieles de 1.010.
- 5° Los rieles se ajustarán á los coginetes por medio de cuñas de fierro.
- 6° Para evitar las deformaciones ocasionadas por la dilatacion de los carriles se dejará en las juntas un espacio de 0.010, si la operacion se hace por la mañana, por la tarde, ó cuando la temperatura no es muy elevada, debiendo disminuir este espacio si la temperatura aumenta.
- 7° Antes de taparse la vía se apisonará la tierra sobre que reposan los coginetes, operacion que debe hacerse por dos peones que trabajen conjuntamente y manejando los bates en sentido opuesto para comprimir mejor la tierra.
- 8° Para contrarrestar la accion de la fuerza centrífuga se dará al riel exterior los desniveles que se indican en seguida:

RADIOS	DESNIVELES	RADIOS	DESNIVELES
600	0.065	1200	0.033
700	0.056	1500	0.026
800	0.049	2000	0.020
900	0.044	3000	0.015
1000	0.039	5000	0.010

El riel interior conservará la altura indicada en el perfil longitudinal.

La pendiente introducida por el desnivel del riel exterior será cuando mas de 0.002 por metro; su reparticion se hará en el trozo rectilíneo de modo á obtener en la curva un desnivel constante.

9° En las curvas se ensanchará la vía en la proporcion siguiente:

Para rádio de 600 metros 0^m 007.

De 600 arriba se conservará la trocha normal de 1^m 676.

- 10. El anterior aumento de la trocha en las curvas debe darse retirando el riel exterior é identificándolo con el trozo rectilíneo desviando este último á razon de 0^m 001 por metro, de modo á obtener en el punto de tangencia el aumento total que corresponde á la curva.
- 11. Se evitará en lo posible colocar rieles cortados sobre la vía principal.
- 12. En los cambios el juego entre los rieles y contra-rieles será de 0^m 045. En los pasos á nivel en rectas, ó curvas de rádio mayor de 700 metros será de 0^m 050.
- 13. En los puntos del perfil á donde haya un fuerte cambio de pendiente, se identificarán las alineaciones por medio de una circunsferencia de plano vertical de 3000 metros de rádio.
- 14. Queda prohibido colocar las juntas de rieles sobre los estribos y pilares de los puentes y de las alcantarillas, lo mismo que en cualquier punto de las tramas de éstas, cuando su luz lo permita.
 - 15. En los cambios el ángulo de desviacion será de 5°43.
- 16. El ajuste de las bridas deberá hacerse de modo que el remache de los pernos quede al interior de la vía, con el objeto de evitar que las pestañas de las rueda, cuando las llantas de éstas se gasten, toquen las tuercas.

IV

Telégrafos

- 1° La línea telegráfica deberá colocarse del lado en que están situadas las estaciones.
- 2° Los postes se distribuirán á razon de 12 por kilómetro y se profundizarán de 1^m 00, debiendo añadírseles una base sólidamente fijada en la extremidad inferior, cuando el terreno no ofrezca la resistencia necesaria para asegurarlos contra la accion de los vientos.

- 3° La línea será de dos hilos de alambre galvanizado núm. 7, estendidos sobre aisladores de porcelana.
 - 4. Los postes serán de fierro y tendrán 5^m 795 de altura.

Los demás detalles relativos á la instalacion de las oficinas, etc. se sujetarán en todo á las condiciones de los análisis de precios correspondientes.

Especificaciones para la construccion de los edificios Escavaciones

1° Las escavaciones para los cimientos llegarán hasta la profundidad que determinará el Ingeniero Inspector, y hasta que se encueutre una capa de terreno resistente.

Albañileria

- 2° Las mezclas serán hechas con arena de buena clase y cal viva de Córdoba ó de Mendoza, la cual será apagada en el terreno de la obra donde sea empleada. Las mezclas se harán en las siguientes proporciones:
 - a.—Para los muros y los cimientos dos de cal por seis de arcna.
 - b.—Para los revoques dos de cal por cinco de arena.
- c.—Para los pisos, cornisas, etc., tres partes mezcla b con media parte de cimento Portland.

Los cimientos tendrán los espesores representados en los planos respectivos, ó mas si el Ingeniero Inspector lo considera necesario.

No será permitido poner cascotes, ni en los muros, ni en los cimientos.

Los muros tendrán los espesores que se hallan marcados en los planos; serán construidos simultáneamente y puestos á nivel al colocar los tirantes y los marcos.

3° Todos los muros serán revocados exterior é interiormente. En ninguna parte el revoque podrá tener mas de 0^m015 de espesor.

Techos de tejas

4° Los techos de tejas serán hechos en una parte de los edificios con armaduras de fierro, y en otras con armaduras de madera; las secciones de estas armaduras están representadas en los planos respectivos. Toda la madera que queda visible será cepillada.

Las tejas serán colocadas sobre alfajias y atadas á ellas con alambre de fierro galvanizado. Serán de la marca Sacoman, elejidas y colocadas con el mayor esmero.

Los techos tendrán las molduras y tablas de frente que se hallan marcadas en los planos.

Techo de pizarras

5° Los techos de pizarras tendrán armaduras de madera de pino de tea, cuya forma y secciones están indicadas en los planos respectivos.

Las pizarras serán colocadas sobre un piso de madera de pino blanco que se establece en toda la superficie del techo. Deberán ser francesas y de las dimensiones siguientes: 0.32 por 21 112.

Este techo tendrá las molduras y los adornos representados en los planos respectivos.

Techos de fierro galvanizado (de canaleta)

6° Los techos de fierro galvanizado tendrán las armaduras de fierro cuyas formas y secciones están representados en los planos respectivos.

Las chapas de fierro serán colocadas sobre tirantillos de madera fijados sobre la parte superior de los tirantes de fierro de las armaduras.

El fierro galvanizado deberá tener las canaletas de 5 centímetros de altura y ser de clase superior.

Esta clase de techo tendrá las molduras y tablas de frente que se hallan figurados en el plano.

Pisos de baldosas

7° Las baldosas que forman el piso, serán colocadas sobre una cama de cascotes bien apisonados, de 0^m10 de espesor, con una hilada de ladrillos comunes.

Los contrapisos y los pisos de baldosa se harán con la mezcla c.

Las baldosas serán de la marca Sacoman de Marsella; deberán ser de primera calidad y todas de una misma medida.

Pisos de piedra

8° Estos pisos serán hechos con piedra en lajas de la cantera de Sampacho, de un espesor de 7 centímetros, sentadas sobre una capa de cascote bien apisonada de 0^m10 de espesor.

Las piedras y el contrapiso serán puestos con la mezcla a.

Pisos de ladrillos puestos de canto

 9° Estos pisos serán de ladrillos escogidos, bien cocidos derechos y á cantos vivos, sentados en mezcla b sobre el suelo que deberá ser bien apisonado.

Las juntas se tomarán con la mezcla c.

Cormisas

10° No será tomada en consideracion ninguna cornisa que no sobresalga 0^m10, por lo ménos, fuera del vivo del muro. Las que pasen de esta medida su mamposteria se pagará por metro cúbico, midiéndose el largo, la altura y el saliente mayor.

El revoque de las cornisas de las molduras estará comprendido en el reboque general. Los capiteles y balaustras serán de tierra romana ejecutados segun las planos respectivos ó como lo indique el Inspector.

Las cornisas principales serán construidas con la mezcla c.

Canaletas y caños de desagüe

 11° . Las canaletas de los techos tendrán, en una parte de los edificios, una seccion cuadrada de 0.15×0.15 y serán de zinc núm. 14. Tendrán un revestimiento externo de madera de pino de tea de una pulgada de espesor.

Las demás canaletas serán de forma semi-circular del diámetro de 0.15 y se colocarán sobre fierro.

Los caños de desagüe serán colocados á la distancia que indican los planos; tendrán 0.12 de diámetro y serán de zinc número 10.

Cielos-rasos

12°. En todas las piezas de las Estaciones, Mendoza y Villa de la Paz, se harán cielos rasos de yeso, lisos, con una pequeña cornisa de 0.20 y sus correspondientes respiraderos.

Blanqueo y pintura

13°. A las paredes exteriores se les dará dos manos de blanqueo. A las paredes interiores lo mismo, pero serán recuadradas y tendrán algunos adornos en las esquinas.

Las maderas cepilladas tanto en puertas y ventanas como en los corredores, escaleras, zocalos, etc., serán pintadas con tres manos de aceite y color. A las puertas y ventanas de las Estaciones y las de los demás edificios, del lado exterior se les pintará con dos manos de aceite crudo do linaza y dos manos de barniz de coches.

Todas las partes metálicas serán pintadas con dos manos de minio, y otra de color á la eleccion del Inspector.

Puertas y ventanas

14°. Las puertas y ventanas de los edificios para estaciones serán de cedro de la forma y de las dimensiones que se hallan indicadas en los planos respectivos.

Los marcos serán de algarrobo de 0.10 de espesor. Los montantes y travesaños tendrán 0.05 de espesor. Por el lado interior se colocarán contramarcos con molduras, tendrán 0.18 de ancho y serán de cedro. Las mochetas se forrarán con tablas de cedro de 0.025 de espesor.

Las puertas serán provistas de los herrajes correspondientes que deberán ser de buena clase. Las cerraduras serán embutidas.

Las ventanas y puertas-vidrieras tendrán postigos de cedro de 0.025 de espesor y los vidrios serán de buena clase y libres de defectos.

En las salas para equipaje y encomiendas se pondrá una puerta corrediza de pino de tea de las dimensiones indicadas en los planos y presupuesto.

Las demás puertas y ventanas de las casas de camineros, taller, depósito, etc., serán de pino de tea con marcos de algarrobo y provistas de los herrajes correspondientes.

Los portones del depósito serán formados con tablones machimbrados de 2 pulgadas de espesor. Lo mismo se harán las puertas corredizas de los galpones de carga.

Armaduras de hierro

15°. Las armaduras serán construidas con fierro batido de primera calidad, sin rasgaduras ni defectos de ninguna clase en las piezas, las que deberán tener exactamente las medidas que designan los planos respectivos.

Todos los remaches serán puestos en caliente y las tuercas bien apretadas con sus respectivas rondelas, etc.

Las sillas de asiento de las armaduras que se apoyan sobre mamposteria, se colocarán sobre trozos de madera dura de 1 metro de largo por 0^m15 × 0^m075 á los que se asegurarán las sillas por medio de dos tornillos con sus respectivas patas de 0.020 de diámetro.

Estas armaduras serán escrupulosamente niveladas ántes de proceder á colocar la cubierta. Despues de su colocacion, todas las partes metálicas deberán ser pintadas con dos manos de pintura, la primera de minio y la segunda de color a eleccion del Inspector.

Columnas de fierro fundido

16°. Las columnas que sostienen las armaduras de los techos de los diversos edificios serán de fierro fundido, y en completa conformidad con los planos detallados. Estas columnas se colocaráu perfectamente á plomo aseguradas á los pilares de mamposteria con tornillos y chapas cuyas dimensiones están indicadas en un detalle especial.

Las columnas despues de colocadas se rasparan y en seguida se las pintará, primero con una mano de minio y en seguida con otra de pintura de color á eleccion del Inspector.

Desagüe de los techos

17°. Las zanjas para el desagüe de los techos de los edificios principales serán de mamposteria de ladrillos bien cocidos; tendrán las diversas formas y secciones representadas en los planos respectivos. La mezcla empleada para esta parte será la (c).

Segun la clase del edificio la parte superior de las zanjas serán tapadas por una piedra movible ó tendrán en ciertas partes de su largo una série de aberturas dispuestas á la derecha de los caños de desagüe.

Letrinas

18°. Las letrinas de los varios edificios se harán conformes con sus planos respectivos. Los pozos serán de mamposteria de ladrillos bien cocidos y con mezcla (c). Los pisos serán de baldosas de Marsella ó mas bien de piedra artificial. Los asientos serán de mármol de 0.04 de espesor y los orinales revestidos de chapas tambien de mármol de 0.025 de espesor. A las letrinas de las estaciones principales se les pondrá inodoros del tipo mas moderno.

Cocinas

19°. Las cocinas para las estaciones principales se construirán con un fogon de dos ornallas con su correspondiente revestimiento de baldosas.

Cuadro de los útiles, herramientas y maquinaria para los talleres de la Estacion Mendoza

- 20°.—1 Una locomovil de la fuerza efectiva de ocho caballos vapor.
- 2 Un torno paralelo de dos metros de mesa y un doble juego de útiles.
- 3 Un torno paralelo inglés de m. 3.50 de mesa encurvador (evidé) con un juego completo de útiles.
- 4 Una máquina de agujerear, de columna vertical con una mesa movediza y movimientos dobles, con un juego doble de útiles.
- 5 Una máquina de agujerear de soporte con movimientos sen cillos y mesa fija con un juego completo de útiles.
- 6 Una máquina para cepillar doble de 0^m30 de carrera con un juego doble completo de útiles (torno limador).
- 7 Una máquina de hacer roscas de 0^m01 hasta 0^m040 con un juego doble de útiles.
- 8 Una máquina para perforar y cortar fierro del grueso de 0^m010 con un juego completo de punzones y matrices de 0^m005 hasta 0^m030.
 - 9 Una fragua doble.
 - 10 Dos bigornias de 150 kilógramos de peso.
 - 11 Seis tornos de mano para ajuste (sistema francés).
 - 12 Un torno de mano para fragua.
- 13 Dos juegos completos de útiles para fragua compuesto cada uno de quince piezas.
- 14 (30) Treinta metros de trasmision de 0^m050 de diámetro con 12 soportes de fundicion y sus respectivas junturas (manchon).
 - 15 Un ventilador contrífugo de 0^m50 de diámetro.
- 16 Utiles, como limas, martillos, tenazas y acero de varias medidas.

Descripcion de la parte metálica de la Estacion Mendoza

Los muros del cuerpo principal de la Estacion serán reforzados de distancia en distancia por una série de pilares de fierro á seccion doble T, cuyo peso por metro lineal será de 13 kilóg. Estos pilares de refuerzo, servirán tambien de apoyo á las armaduras del techo. Tedrán todos ellos una misma altura, á escepcion de cuatro colocados en el frente del edificio, que serán de una altura menor por exijirlo las ventanas colocadas en esa parte.

Dichos pilares se unirán entre sí por medio de dos fierros de ángulo de las dimenciones $\frac{80\times80~\text{m/m}}{10}$ colocados en su parte superior é inferior y de un fierro rectangular de $100\times12~\text{m/m}$ dispuesto en su parte intermedia, á la altura que indican los planos.

La ensambladura en la base, de estos fierros con los pilares respectivos, se hará por medio de coginetes de fierro fundido formados de un asiento horizontal y de una ala vertical, á los cuales aquellos quedarán fijados por medio de tornillos de 20 mm de diámetro.

Estos coginetes descansarán sobre la superficie superior del cimiento del edificio, y se aseguraran por medio de dos tornillos colocados dentro del cimiento á un metro debajo de su nivel superior.

La parte superior de los pilares tendrán tambien un coginete del mismo metal con alas horizontales y verticales para permitir la union de los fierros de ángulo con los pilares, la que se hará en la misma forma que se acaba de indicar.

La parte superior de estos coginetes llevarán dos alas verticales, destinadas á fijar por medio de un tornillo el tirante de madera de la armadura del techo correspondiente.

Los agujeros que se practiquen en dichas piezas con objeto de fijar los fierros de ángulo, tendrán la forma que se indica en el plano, para facilitar así la dilatacion del metal.

Como se vé en el plano general los coginetes superior é inferior difieren en su forma á causa del número variable de fierros que concurren en ellos y de las direcciones distintas que presentan, representadas en el plano por líneas azules.

Los pilares (B) dispuestos en el interior del muro longitudinal

frente á las vias del ferro-carril, llevarán en su parte superior y debajo del coginete respectivo, una escuadra de fierro formado de una chapa de 10 m_{[m} de espesor y de dos fierros horizontales de refuerzo; la que servirá de apoyo á las armaduras del techo del galpon para las vias. Estas escuadras se aseguran á los fierros doble T ó pilares interiores por medio de cinco remaches de 20 m_{[m} de diámetro, en la forma que se indica en el detalle especial del Plano.

El techo del galpon en que se dispondrá las vias de la estacion, será formado de dos partes y se apoyará por un lado sobre el edificio de la Estacion y por el otro y en el centro sobre una série de columnas de fierro fundido.

Esta parte de la construccion, enteramente metálica, será compuesta de 32 armaduras de la forma que indica el detalle especial, el cual ha sido establecido en el supuesto que puedan soportar una sobre carga de 300 kilgs. por metro cuadrado.

La distancia entre cada armadura será en la parte intermedia de 3^m50 y en las estremidades de 3^m35.

La parte superior del techo llevará dos clara-boyas, abiertas lateralmente, y de todo el largo de la construccion, ménos las dos distancias que median entre las últimas armaduras.

Estas clara-boyas serán provistas en ciertas partes de su longitud y sobre la mitad de su ancho, de vidrieras que tendrán un largo igual á una distancia entre dos armaduras sucesivas. (Esta parte de la construccion ha sido indicada en el plano por líneas verdes). La distancia entre los fierros que soporten los vidrios, no deberá exceder de 0^m30.

La cubierta del techo será formada por planchas de fierro galvanizado que descansarán sobre una série de tirantes de fierro de un peso de 20 kgs., por metro lineal, fijados por medio de tornillos sobre pequeñas escuadras remachadas á las armaduras.

Sobre la parte superior de estos tirantes se aplicarán tirantillos de madera de 0^m075 de espesor que se sujetarán por medio de tornillos de 0^m015 ^m[_m de diámetro distantes 0^m75. La distancia entre estos tirantillos será variable y sobre ellos se fijarán por medio de tornillos ordinarios las chapas de fierro galvanizado que formarán la cubierta del techo.

Las 32 columnas que deben soportar el techo serán de fierro fundido y tendrán las dimensiones señaladas en el detalle especial dibujado en el plano general.

Todas serán iguales en cuanto á su forma, esceptuando las de la fila central que tendrán en su parte superior un soporte doble, en vez de ser sencillo como en las demas. Dichos soportes sobre los cuales apoyarán las armaduras tendrán los agujeros de forma ovalada.

Todas las columnas serán ligadas entre sí, en el sentido longitudinal, por unas vigas de enrejado cuya forma y dimensiones quedan indicadas en el plano. Dichas vigas se unirán entre sí y se sujetarán á las columnas por medio de 6 tornillos de 20 m_{[m} de diámetro. Estas piezas servirán tambien de apoyo á las canaletas del techo.

Las columnas descansarán sobre pilares de mamposteria de la seccion que indica el plano y se sujetarán á ellos por medio de tornillos que llevarán en su parte inferior una plancha de hierro fijada á 1^m50 debajo del nivel superior de dichos pilares.

Para impedir toda clase de movimiento horizontal en el conjunto de la construccion del techo del galpon para las vias, en el caso de una fuerte tempestad ; se dispondrá en sus estremidades y entre las cuatro últimas armaduras, una série de diagonales horizontales, colocadas al nivel de los tirantes inferiores de las armaduras ; dichas diagonales serán formadas por fierros de ángulo de $\frac{100 \times 80}{10}$ y se ensamblarán á los tirantes por medio de chapas de fierro dispuestas en la parte superior de las columnas.

·<u>.</u>.

İNDICE

DE LOS

Dibújos originales relativos á las obras proyectadas

1	Plano	gener	al de la	linea	entre	e la	Estacio	n San	Luis y el ki	ilómetro 60.
2					46				tacion Villa	
3			1	•••	••	18.	rstacio	וונע מי	a de la Paz	y la Esta
		Mend			.1 1.:1	٨	4 A	basta	al hildmatus	. 05
4	Perm	ae in	linea de	sae e	ei Kii	oine		uasta	el kilómetro	
5						66	25 50			50 75
6 7	• 6	46					75			100
8				(b		46	100			123.774.60
0	(V:11	ماء ما	la Paz).				100			123.774.00
9				ide eb	kilm	• 0	(Villa c	le le P	az) hasta el	kilm. 25
10	ı Çi III	40,14	inca aca	uc ci	*****	25	hasta e	lkilm	•. 50	
11	"	46				50			75	
12		Le	\$6 \$1			75	**		100	
13		"				100	٠.	**		(Mendoza).
14	Plano	gener	il de la	Esta	cion		a de la	Paz.		(
15	66		46	- "	,	Men	doza.			
16	66		de las	Esta				as ent	re San Luis :	y Mendoza.
17	Alcant	arilla	de bóve	dal		2	.50—He		tro 1.20	
18	"		"			0.	.80		3.83	
19	••		•		••	0.	.80	42	4.51	
20	٠.		"		"	2.	50	"	5.82	
21	61				46		50		6. 67	
22	4		"				.80	16	7.78	
23	44		44				00		9.47	
24	**			_			00	4	11.04	
25			ubier	ta			50		13.70	
26			jt it				50	"	20.72	
27							00		26.00	
28	• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •		de bóy	eda	"		00		30.30	
29							00	••	35.13	•
30			- 4		"		00		49 70	
31			,,		••		00		51.80	
32	•••				"		00		56.93	
33			abier				00		58.88	
34			de bóv	eua			50 FO		103.06	
35	,,						50 00		128.50	
36	•••		*-	-		1.	00	••	129.04	

37	Alcantarilla	abierta		1.00		140.47
38	••	66		1.00		146.22
39		de bóveda	**	1.50	**	159 02
40		• 6	**	1.00		162.31
41		abierta	**	1.00		185.84
42	••	• • •	••	1.00		212.16
43		de bóveda	٠,	1.00		221.00
44		abierta_		1.00	"	238.32
45	••	sifon-D	<u>i</u> á me	tro 0.60	**	251,06
46		abierta—		2.50	٠.	277.57
47			••	2.00	••	281.38
48	Viaducto del			100.00		289.05
49	66			21.45		291.12
50				32.46	••	292.50
51		.,			• •	" Detalles.
52	66	46	٠.	32.46		294.12
53				٠.	• • •	" Detalles.
54	Alcantarilla	abierta		2.50		301.52
55		45	٠.	3.00	44	303.24
56	44			2.00		305.00
57		66		2.00	**	306-65
58	* 66		**	2.00	"	311.10
59		de bóveda	-	1.00	**	313.13
60		a bierta.	٠.	2 00		314.60
61		• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •		4.00	"	318 87
62				2 00	٠.	322.76
63	Viaducto del	Ketamar	••	21 20		331.94
64	41 4 111	•				" Detalles.
	Alcantarilla	abierta		1.00		336.00
66	Puentecito al	bierto	*	5.00		346 96
67	A 1 4 *11			5.00	"	349.53
	Alcanturilla	abierta	••	1.50	٠.	351-68
69				3.00		366.22
70				2.00		372.52
	Puentecito			5.00		376.70
72	· A 1		"	5.00	**	385.97
	Alcantarilla			1 00		392.00
74	.,			1 00	"	415 44
75.				1.00	"	459.58
76	Viaducto de			100.00	**	473.87
77]	Jetal	les de las	columna:	8.
78	Alcantarilla	abierta —		1.50—H	ectómet	ro 483 50
79	Canaleta de	desague	٠.	1.00	66	493.33
80	Alcantarilla	ae poveda		1.00		504.50
81				2.00		512.37
	Canaleta de	desagüe		0 80		544 09
83	A 1 4211 -			0 80	"	551.32.80
84	Alcantarilla	ae poveaa	••	1.00	••	556.92
85	66	-1.2		2.00		565 49
86		abierta	٠.	1.00		588 38
87				1.00		59 5 9 0
88	Canaleta de	gesague		0 80		606.23
	Alcantarilla	ae poveda		2 00		627 02
90		٠.		1.00		643.36
91	46		٠.	1.00	46	656.47
92		abierta.		1.00		670.56
	Canaleta de	desagüe		0 80		674 67
94	Alaamiamin:	a. L(3		0.80	••	682 89
	Alcantarilla		••	2 00	•••	688.87
96		abierta	••	1.00	• •	708.65

97	Puente		Luz	10.22		761.11	:
98	46		**	10.22	••	791.98	
99				21.45	46	801.14	
100	" sobre	el Desagu	ıadero	60.00	••	823.60 (mod	dificacion)
101	Alcantarilla	abierta —	Luz	1 00	••	1057.15	
102	.,		er.	1.00		1102,85	
103	e	i.e.		1.00	66	1219.47.80	
104		"	46	1.00	"	1230 93.80	•

105 Alcantarillas abiertas—Luz 0.50-Hectómetros 0.66 y 0.82 50 (altura me-

	media 1.50).			
106	Alcantarilla sifon—	Luz	3.00—Hectómetro	23.73.85
107		**	0.80	28.63.60
108	" abierta	66	0.80	34.69.70
109	ec ec		3.00	320 98
110	ii ii		3.00	338.97
111	Puente	**	10.22	· 903 50
112	" sobre el Rio Mendoza	• •	100.698	1027.75
113	· oblícuo	4	10.00	1308.88.50
114	" sobre el Zanjon	. 6	30.00	1313.88
115	Paso inferior oblícuo		10.00	1321.26.50
116	14 14 14	66	6.00	1322.82.30
117	·· ·· recto	46	6.00	1341.97
	(Alcantarilla de bóveda	46	0.80	1368.78.42
118	Paso inferior		6.00	1368.87.92
	Alcantarilla	"	0.60	1368.98.62

119	Alcantarilla	abierta-7	Cipo	A -	-Luz	0.80-Altı	ıra media	1.52
120	46	46	ď.	В		1.00		1.68
121	**	66	66	С		1.50	**	1.66
122	**		"	D	4	2 00	46	2.04
123	6.	"	"	E	"	2.50		2.15
124	4	"		F	•6	3.00		2.12
125	**		**	Ġ	66	4.00	**	3.16
126		de bóveda	46	H	66	0 80		2.38
127	16			Ī	"	1.00		2.47
128	46		"	J	"	1.50	46	3.14
129	"	ire	"	K	"	2.00	**	2 83
130	**	"	"	Ĺ	"	3 00	46	3.43
131	46	sifon	46	M	"	0.80	46	2.78
132		66		N		1.00	"	3.16
133	66	"	46	Ö	46	1.50	Le	3.51
134		46	44	P-	-Dián	netro 0.60	es	1.80

¹³⁵ Estacion Villa de la Paz (edificio).
136 Mendoza "1 Detalle de la construccion metálica. (Heliografias). ff 138 Estaciones intermedias

139	Galpon	de	carga	para	la	Estacion	Villa de	la Paz.	
140	7,		"			46	Mendoza.		
141			44	"		**	66	Detalles.	
142	46		• •		las	Estacion	es interm	edias (Heli	ografias).
	Estanqu	e p	ara la	Esta		n Mendoz		(
144		•	" la	s Est	aci	ones inte	rmedias (I	leliografias),
145	Taller y	· de							cion Mendoza
							on Mendo:		
147	Tipo de	Ca	sas de	cami	nei	os para (estaciones	principales	J.
148	45		••					intermedia	
149	Letrina	Da:	ra la l	Estaci	on	Mendoza			
150		***					edias (He	liografla).	
151	Seccion	no							(Heliografia)
						leliografi			
152	مار ۱۰) r	ah lai	5 00 T		166	•		

PROSPECTO DEL CALCULO

DE LOS

MOVIMIENTOS DE TIERRA

(HASTA ELPLANO DE FORMACION)

Seccion de San Luis á Villa de la Paz

SIVAS	1	RFICIES	TANCIAS medias LICADAS	VOLÚI	(ENES	01
PROGRESIVAS	en terraplen	EN desmonte	DISTANCIAS medias APLICADAS	en terrapien	EN desmonte	Observaciones
0 1 2 3 4 5 6 7 8 9 10 1 2 3 4 5 6 7 8 9 20 1 2 3 4 5 6 6 7 8 9 9 1 9 1 2 3 4 5 6 6 7 8 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9	78 393 81 552 79 515 75 733 70 117 66 555 60 480 56 005 39 530 28 275 22 92 23 133 19 865 12 582 7 581 6 732 5 833 4 217 3 565 2 599 5 202 9 002 9 002 9 093 10 308 10 789 11 277 12 480 10 983 12 074 15 123		50 100	3919 69 8155 22 7951 50 5573 34 7011 74 6655 50 6048 80 5600 54 3953 04 2827 50 2592 14 2313 36 1986 54 1258 22 758 16 673 26 673 26 583 34 421 74 356 54 259 94 520 22 900 24 909 38 1030 86 1078 94 1127 79 1248 00 1098 38 1207 44 1512 38	:: ::	Terreno pedregoso fuerte Terreno de fácil escavacion

IVAS	DE	SUPER LAS S			CIAS	DAS	vo	ווסר	ENES		
PROGRESIVAS	ter	en raplen	des	EN smonte	DISTANCIAS	APLICADAS	EN terraple	EN terrapi e n		r.te	Observaciones
							81532	91			
30	18	0722	• • •	••	10	0	1807	22			
1	18	6624		• •	10	0	1866	24			
2 3	18	0722	•••	• • •	10	0	1807 ₁ 1962	22 24		::	
1	19 19	6224 1400	•		10)O; · ·	1962	00			
5	29	5562			10	00^{1}	2955	62	· · ·		
6	21	4742			ll id)0 ¹ · ·	2147	42	1		
7	22	6176			id	, ,	2261	76	••		
8	22	7462			10	00	2274	62	1 ::		
9	23	2634			10	00	2326	34	1		
40	21	0984	••	••	10	00	2109	84			
1	21	2234	• • •	••	10	90	2122	34			
$\frac{2}{3}$	22	2338		•••	10		2223	38: 04	••	١	
4	24	7104		•••	10	0 , \cdots	2471 2313	36			
5	23 25	1336 5150	::		10)() ()	2551	50		::	
6	27	5738		·	[] 10	10'	2757	38			
7	30	7154			id	ο̈΄ · ·	3071		• •		
8	30	2784			10)O' · ·	3027		••	٠.	T _e
9	33	2424			10	Ю,	3324	24			Ť
50	55	8144	• •	••	10	0	5581	44	••		<u> </u>
1	35	5442	• •	••		0	3554	42	•		Terreno de
2	33	5454	•••		10	0' ···	2354	54			<u>a</u>
3 4	34	7694	1	••	10	0,	3476 3430	94 82	1		4
5	34 32	3082	• •		ic	ю,	3234	06			facil escavacion
6	20	3406 6016	::		10	0,	2060	16	!		=
7	20	8494			10	00,	2084	94			es
8	47	2584	l		10	ю¦	1725	84			<u>%</u>
9	16	0094			10	0	1600	94		٠٠.	Va
60	15	4536	٠.		10	ю	1545	36		••	<u>C</u> .
1	15	0144			10	0	1501	44		••	ă
. 2	10	9838	• •	••	10	ω	1098	38			
3	11	4750	•••	•••	10 10	M,	1147	50 56	::		
4 5	13 15	7226	••	••	10	M)	1501	44	::	::	
6	12	0144 2766	::		i	\mathfrak{b}_{0}^{1}	1227	66		::	
7	8	5502	::		10	io¦	855	02			
8	7	1534			10	00	715	34	••		
9	8	2824			10	0	828	24	••	••	
70	8	5502			10	00	855	02	•••		
1	8	0174			10		801	74	••	•••	
2	7	4954	••	••	10		749	54			
3	5	6738	• •	•••	10	0	567 321	38	::		
4 5	3	2136		•••	id	$ \tilde{g} $	623	36 76	::	::	
6	6 7	2376 2384		••	10	0	723	84		l ::	
7	6	4838			10	00	648	38			
8	5	5944	1		10	ю	559	45			
9	5	7534			10	0	575	34			
					1					1.	
			I	1	1)	1	174560	89	ļ	1	I

									,		•
						3 -					
SIVAS		SUPER LAS SI			NCLAS ias	DISTANCIAS medias APLICADAS		OLÓ:	MENES	Observationes	
PROGRESIVAS		rapien		en mon te	DISTAN			en terraplen		N 10nte	Observaciones
80	4	9704			100		174560 497	89 04			
$rac{1}{2}$	4 2	0704 8694	• -	••	100 100	• •	407 286	04 94	•••	::	
3	2	8694			100	::	286	94			
4	2 4	8694			100		286	94		••	
5 6	4	5150 7414	•••	::	100 100		451 474	50 14	::	::	
7	5	7534			100		575	34	:		
8	6	2376			100	• •	623	76	•••		
9 90	6 6	9000 6494		::	100 100		690 664	00 94	::	::	
1	7	4094			100		740	94			:
2	8	6400		••	100		864	00	••	::	,
3 4	7 6	2384 7326		••	100 100		723 673	84 26	::	::	
5	8	1054			100		810	54			
6	11	2776	• •		100	• •	1127	76	••		. 7
7 8	14 13	7966 4102	••	::	100 100	• •	1479 1341	$\begin{array}{c} 66 \\ 02 \end{array}$::		Te
9	12	0744		::	100	••	1207	44	::		Te e
100	11	1794		••	100		1117	94			Terreno
1 2	8	5502 6400	••	••	100 100	• •	855 864	02 00	::		de
3	13	6202	::		100		1362	02			
4	10	5962	••	••	100	• • •	1059	62		1:	fácil
5 6	8	6400 8522	••	••	100 100	•••	864 385	00 22		1	==
7	0	7854		::	100		78	54	::		escavacion
8	1	3824			100		138	24			87
9 110	4 8	7414 1054	••		100 100	••	474 810	14 54		::	ac
110	11	2776			100		1127	76			<u>5</u>
2	12	6846	$ \cdots $		100	.	1268	46			_
3 4	11 10	4750 5000	••	•••	100 100	• • •	1147 1050	50 00			
5	11	4750			100		1147	50			
6	10	4042			100		1040	42		-:	
7 8	13 14	0974 9054	••	••	100 100		1309 1490	74 54		3	
9	20	1096		::	100		2010	96	::		
120	21	4742			100		2147	42		• • •	
1	22	4894 4446	••	••	100 100		2248 2444	94 46	••		
$\frac{2}{3}$	24 23	4446 0042			100		2300	42	· · ·	::	
4	21	9794			100		2197	94			
5	19	1400		••	100 100		1914 1962	$\frac{00}{24}$	••	• •	٠.
6	19 19	6224 5014			100		1950	14	:'		
8	21	6000			100		2160	00			
9	31	2234	• •	••	100	• • •	2122	34	<u></u>	<u></u>	
							232413	99	1		

SIVAS	DE	SUPER LAS SI			CIAS	DAS	V	OLUM	ENES		
PROGRESIVAS	ter	en raplen	de	en smonte	DISTANCIAS	DISTANCIA medias APLICADAS		EN terraplen		nte	Observaciones
							232413	99			
130	20	2322	••		100		2023	22			
$egin{array}{c} 1 \\ 2 \end{array}$	19 16	6222	• •		100	•••	1962	22	••	• •	
3	16	6862 8000		••	100 100		1668	62 00	•••	٠٠.	
4	16	4594			100		1668 1645		::		
5	17	6054		••	100		1760	54			
6	17	4894			100	. •	1748			۱	
7	16	1214	••	•••	100	٠٠.	1612	14			
8 9	16 10	6862 8864	••	••	160	i ••	1668		••	• •	
140	8	0174		••	100 100		1088	64	••		
1	6	4014	::	••	100	::	801 640	74 14	· · ·	l :-	
2	4	5902		••	100		459			l :.	
3	. 3	5654			100		356			١	
4	5	0474		•••	100		504	74			
5 6	6 8	0750 0174	••	••	100		607	50		٠	
7	5	7534	•••	•	100 100	1	801 575	74 34	•••		
8	5	1246		: · ·	100		512				-
9	5	1246			100		512				Terreno
150	4	2174		••	100		421	74		١	<u> </u>
1	7	5816	• •	••	100		758	16			
2 3	10 11	6926 5742	••	••	100		1069	26	••	••	de
4	14	3646	••	• • •	100 100	. ••	1157 1436		•••		
5	14	5800		••	100		1458	00	::	::	fácil
6	12	7874			100		1278	74			
7	6			••	100		664	94		١	escavacion
8 9	9	7416		••	100		974	16	••		8
160	23 22	7854 2338	•••	•••	100 100		2378	54		•••	786
1	20	8494	• •	•••	100		2223 2084	38 94	••	• • •	<u>8</u> .
2	27	2954			100		2729	54			Þ
3	26	7422			100		2674	22	::	::	
4	28	9838			109		2898	38			
5 6	29	5562			100		2955	62		٠.	
7	30 29	4238 8 44 2		•••	100 100		3042	38	•••		1
8	30	4238	• • •	••	100	•	2984 3042	42 38	•••	٠٠.	
9	23	2634	•••		100		2326	34		٠٠.	
170	18	0722			100		1807	22	::	l ::	
1	8	5502			100		855	02			
. 2	5	4366			100	٠.	543	66			
3 4	16 22	4594 3614		••	100 100	• •	1645	94		•••	
5	22 20	3014 8494	••		100	••	2236 2084	14 94			
6	17	7216		••	100		1772	16		l	
7	14	7966		::	100		1479	66		! ::	
8	14	5800			100		1458	00			
9	12	6846	••	•	100	••	1268	46	••	<u>.:</u>	
							308754	77			

<i>ω</i>		SUPER	FIC	FS	l oo	-	r)	d: -		7	
PROGRESIVAS	1	LAS SI			DISTANCIAS medias	SVC	v	OL U 1	IENES		
RES	-				TANCI	[CA]		<u>ب</u>		_	Observaciones
ROG		en replen	de	EN	ISI	APLICADAS	RN		EN		
	"	-chien		smonte	A		terrapi	en	desmo	nte	
							308754	77			
180	12	1754		••	100		1217	54			
1	9	1854	••	••	100	••	918	54			
2 3	9 11	8354 3762	•••	••	100	• •	983	54		• •	1
4	10	8864	• • •	•	100		1137 1088	62 64	• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •		
5	10	3086			100		1030	86	::		
6	9	6482			100	• •	954	82			
7	6	9842	••	••	100	• •	698	42			
8 9	2	9704 8014		••	100 100	•••	497	04		••	
190	4	0704			100	• • •	280 407	14 04	•		
1	5	9136		:.	100		591	36	::		
.2	6	5664			100	• •	656	64			
3 4	. 6 5	9842 5944	•••	• • •	100	•••	598	42		•	
5	4	8174		••	100 100	••	559 481	44 74		• • •	
6	4	2174			100		421	74	::	::	
7	3	1442			100		314	42			
8	3	5654	• • •	••	100	• •	356	54			7
200	2	7082 9376	•••	••	100 100	• • •	370	82	.:		rr
1	3	4238			100		293 342	76 38			Terreno
2	5	2022			100	::	520	22		::	
3	5	0474		••	100		504	74			de
4 5	6 8	3194 3714	• •	••	10"	• • •	631	94			호:
6	7	2384	•••	••	100 100	•••	837 723	14	•••	• •	fácil
7	8	0174	::		100		801	84 74	::		1
8	9	1854	• • •		100		918	54	::		SC 8
9	10	8864	••	••	100		1988	64			escavacion
210 1	11	4750 4750	•••	••	100	• •	1147	50	••	٠٠.	<u> 2</u> .
2	ii	3762		• •	100 100	• • •	1147 1137	50 62	••	•••	ă
3	11	9738			100		1197	38	· · ·		
4	9	2774			100		927	74			•
5	9	4622 5550	• •	••	100	•••	946	22			
6 7	9	3696	•••	••	100 100	• •	955 936	50	••	••	
8	13	2014		••	100	::	1320	96 14		••	
9	16	2338			100		1623	38			
220	19	8654		•••	100		1986	54			
$\frac{1}{2}$	17 11	6054 4750	• • •	••	100	• •	1760	54	••		
3	9	5550	•••	••	100 100	1 1	1147 955	50 50	•••	••	
4	8	1054			100		810	50 54			
5	6	9842			100		698	42			
6	7	7550 9296	• •		100		775	50	••		
7 8	7	0750	••	•••	100 100	••	792	96	••	•••	
9	6	4838			100	• •	607 648	50 38	••	••	
		İ				•					1
	1	-			, ,		351616	35			

PROGRESIVAS		RFICIES SECCIONES	DISTANCIAS medias APLICADAS	VOLU	MENES	·
88		<u></u>	STANCI medias PLICADA		11	Observaciones
88	RM	KN	P. m	EN	EN	
æ	terraplen	desmonte	∥ä [▼]	terraplen	desmonte	Ì
230 1 2 3 4 5 6 7 8 9 240 1 2 3 4 5 6 6 7 8 9	5 994 4 817 4 515 7 409 8 282 10 023 9 277 9 555 11 973 10 213 8 911 8 282 8 371 6 156 5 202 5 515 5 753 4 590 5 515 3 565	22	100 - 100 -	351616 35 599 42 481 74 451 50 740 94 828 28 1002 38 927 74 955 50 1197 38 1021 34 891 14 828 24 837 14 615 62 520 22 551 54 575 34 459 05 551 54 356 54		Terreno
250 1 2 3 4 5 6 7 8 9 260 1 2 3 4 4 5 6 7 8 9 270 1 2 3 4 5 5	4 070 1 200 6 237 0 441 1 629 0 163 0 273 1 692 5 515 6 075 8 282 11 673 12 276 13 515 12 993 12 276	4	50 50 100 99 46 60 5- 100 100 100	203 52 365212 39 203 52 120 02 620 39 26 61 162 96 16 34 27 38 169 22 551 54 615 62 607 50 828 24	16 78 519 29 166 41 196 89 214 04 232 28	de fácil escavacion

•

-		FICIES ECCIONES	DISTANCIAS medias APLICADAS	VOLU	IENES	Observaciones
	en terrapien	en desmonte	DISTA me APLI(en terraplen	en desmonte	
7 8 9 280 1 2 3 4 5 6 7 8 9 290 8 29 1 8 29 2 40 60 3 2 9 1 2 2 3 4 5 6 7 8 9 30 0 1 2 3 3 4 5 6 7 8 9 310 1 2 3 3 4 5 6	10 9338 9 4622 11 1794 6 6494 7 2384 7 5816 6 6564 8 7302 10 0238 8 7302 11 1794 10 0238 8 7302 11 179550 18 1896 18 22 4894 22 3614 22 4894 22 3614 22 2456 5150 225 9214 227 255 5150 225 2456 31 0238 7 3028 7 302 11 19550 18 1896 10 0238 7 302 24 4894 25 9214 27 2954 28 494 27 2954 48 00 1184 10 0238 7 3028 7 3028 7 3028 8 0174 8 7302 21 4800 10 4038 9 0938 6 3194 3 0750 0 0750 7 7550 9 1854 11 4750 11 2574 13 3056 6 0750 7 7550 9 1854 11 2574 13 3056 10 5962 10 5962		100 100	378014 45 1098 38 946 22 1117 94 664 94 723 84 758 16 666 656 64 873 02 1002 38 873 02 1117 942 64 45 47 1068 25 2157 88 1270 15 1062 78 1539 98 510 30 510 30 1804 99 1378 42 13 58 997 20 2814 74 1011 84 1002 38 749 54 732 38 706 86 801 74 1248 00 1404 38 909 38 631 94 307 50 918 54 1147 50 1425 74 1330 56 1075 60 918 54 1147 50 1425 74 1330 56 1059 62		Puente de 100 ^m de luz Puente de 20 ^m de luz Id. de 20 ^m de luz Id. de 20 ^m de luz

VAS		SUPER			84	82		•••			
PROGRESIVAS	DE	LAS SI	SCC!	ONES	DISTANCIAS medias	APLICADAS	V	OLU)	TENES		
GRI		EN		EN	TA I	LIC	EN			-	Observaciones
PRO	ter	raplen	des	monte	86	AP	terrapi	en	desmo	nte	
	<u> </u>		<u> </u>			1	1 1		1		<u> </u>
	}	İ					424209	75	1791	73	
8	13	4102			100		1341	02	••		
9	12	6846	••	•••	100	••	1268	46			
320 1	17	9550	٠٠٠'	•••	100	••	1795	50	• • •	••	
$\mathbf{\dot{2}}$	11	7734 5502	••,	•••	100	• • •	1177	34		• •	H
$\bar{3}$	6	8162			100 100	•••	855 681	02		••	Terreno de
4	4	5902		::	100		459	$\begin{array}{c} 62 \\ 02 \end{array}$	••	• •	76
5	4	1438			100		414	38		• •	00
6	3	4238	'	٠	100		342	38			يم
7	7	3238	••	• • •	100		732	38			CO .
8	6	2376	• •		100		623	76			
330	5	8334	• •	••	100		583	34	•••	• •	
330 331	7	0686		. ••	100		706	86		• •	
+82	10 20	1184 2322	•••		91 41	••	920	77	•••	• •	
102	"	2,322	•••	. ••	41		829	52		••	
332		•• }	'	٠ ا			1 1		l i	1	Puente de 20m
+2	22	4894	••		49		1101	90		(de luz
990	_	4004				-		- 1)
333	7	4094	••	•••	99		733	53		• •	
4 5	9	5550 6482	•••	••	100	•	955		••	••	
6	10	5000			100		964	82		• •	
7	2	6664			100 100		1050 266	00 64	::	••	
8	5	5154			100		551	54		• •	
9	5	7534			96		553	71			
340	••	ارا	0	7689	21				16	35	
1	0	7274	•••	••	82		60	01			
· 2	4	5902	•••	••	100		459	02		• •	
4	5 5	7534' 0474'	•••	•••	100		575	34		••	
5	3	7082	::	• •	100 100		504 370	74 82	••	••	-
6	5	0474			100	1	504	74	::	••	fácil
7	6	7326			100		. 673	26		• •	il
8	9	0938	• • •		100		909	38			es
9	9	1854	•••		100	. ••	918	54	i i		escavacion
350	9	0938	••	••	100		909	38		••	va
$egin{array}{c} 1 \\ 2 \end{array}$	8 10	4606 3086	•••	•	100		846	06		• •	cic
3	9	3086 8354	::	:.	100 100		1030 983	86 54	・・	• •	n
4	3	9974	::		100		399	54 74		• •	
5	3	3534	١		100		335	34	::	• •	
6	4	1438			100		414	38	::	• •	
7	5	2022	٠.		100		520	22			
8	2	1442	•••		100		314	42			
9	3	4238	••		100	•••	342	38		• •	
360 1	3 2	7800 6664	• •		100 95	01	378	00	・・	• •	
$\overset{1}{2}$		0004	ö	5496	95	8 1 80	255	55	4	29	
3	3	1442			96		302	98	l *i	29	
					'					<u></u>	
,	ı l	1			1		455127	54	1812	37	

SIVA	DE	SUPER LAS SI			ICIAE	DAS	v	Ն ԻՄ	UENES		Observaciones	
Progresivas	ter	RN replen	de	EN smonte	DISTANCIAS medias	APLICADAS	им terrap	len	FN desmo	nte	Observaciones	
				·i			1.			1		
4	6	0750		l	100		455127 607	54 50	1812	1		
5	7	0750 0686	• •	::	100	• •	706	86		••		
6	13	8314			100 100	•	1383					
7	13	6202			100		1362	02				
8	11	3762			100		1137	62				
9	8	0174			100	٠.	801	74		٠.		
370	5	7534	• •		100		575			٠.		
1	4	0704			100		407					
2	5	2800			100		528	00				
3	7	5816		••	100	• •	758	16				
4	3	4238	• •	••	100	••!	342	38	••	• •		
5	6	9000	• •		100	• •	690	00	••	• •		
6	17	0286	٠.	••	100	• • •	1702	86		••		
7	27	2954	••	••	100	• •	2729	54		••		
8	15	2334		••	100		1020	34	•• •	• •		
9	11	8734	• •	••	100	• •	1187	34	••	• •		
380	8	1054		••	100	• •	810	54		••		
1	4	9704	•••	- • •	100	• •	497	04		••	H	
2	4	2174	•••	••	100	• •		74	••	••	Terreno	
3	3	3534	• • •	••	100	• •	335	34	•••	• •	re	
4 5	0	5550	•••	••	100 100	• •	55 84	50	١ ٠٠ ١	••	ä	
6	5	8438	• • •	••	79	31	419	38		••		
7	1	6738	4	9400	70	69	. 1	99	349	21	de	
8			14	9676	95	11		• •	1423	57		
9	1	0206			54	89	56	02			facil	
390	6	0750			100		607	50				
i	8	9114			100		891	14	.,		escavacion	
2	9	0938			100		909	38			89	
3	8	4606			100		846	06			va	
4	7	4091			100		740	94			<u>c</u> .	
5	5	9942			100		599	42			on	
6	4	9704		•.	100		497	04				
7	5'	0474			100		504	74				
8	6	0750	••]	[100	••	607	50				
. 9	5	5154			100	• •	551	54				
400	7	2384	• •		100'		723	84				
1	5	9136	•••	••	100	••	591	36		• •		
2	10	5962		••	100	• •	1059	62	•••	••		
3	13	7256	• • •		100	• •	1372	56		• •		
4	11	6736	•••		100	• •	1167	36	• • •	• •		
5	10	5962	- • •		100	•••	1059	62		• •		
6	13	4102	• •	- • •	100	• •	1341	02	••	••		
7	10	7894	• • •	••	100 100	• •	1078	94		٠,		
8	4	4402	• •		100	•••	444 321	02		••		
9 410	3	2136 6366	• •		96	0.0	349	36		••		
110			0	6225	53	03 97	249	22	33	60		
2			4	3569	84	87	''	• •	369	60 77		
3	1	3214		0008	65	13	86	06	208			
		114								• •		

IVAS		RFICIES	CIAS 18 DAS	Volu	IBNES	
PROGRESIVAS	BN terraplen	EN desmonte	DISTANCIAS medias APLICADAS	en terraplen	RN desmonte	Observacione
45 67 8 9 0 1 2 3 4 5 6 7	5 7534 8 8206 11 7734 12 1754 11 9738 12 8904 11 3762 8 2324 9 6482 10 4042 8 8206 6 5664 3 6366 4 5150 6 2376 8 2324 10 2134 9 8354 7 4094 0 6696 	4 9400 7 8209 14 1144 9 2024 7 9116 14 2361 14 3400 11 2121 11 8025 9 5784 10 2441 7 1916 5 8761 7 0136 9 6729 4 4396 1 6641	100 100	490631 21 575 34 882 06 1177 34 11217 54 1197 38 1289 04 1137 62 828 24 964 82 1040 42 882 06 656 64 363 66 451 50 623 76 828 24 1021 34 983 54 740 94 39 06 	3988 52	facil escavacio

IVAS		SUPER			CĪA8	DAS	V	עטט	ENES		Observesies
PROGRESIVAS		EN raplen		RN smonte	DISTANCĪAS medias	APLICADAS	EN terraple	en	en desmor	ite	Observaciones
	Ī				70		145298	67	21578	69	
4	!		16	0296	100				1602	96	
5	``.'		18	4364	100			••	1843	63	-
6			10	9196	95	65			1044	46	er'
7	0	6696			54	35		39	•••	••	Te Te
8	4	1438	••]	100	••	414 2197	38 94	::	• •	Terreno
9	21	9794	••	•••	100 100	•••	3461	54			de
470	34	6154		•••	100		4770	96			P .
1	47 66	7096 7622		• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	100		6676	22			
$\begin{array}{c} 2 \\ 473 \end{array}$	93	3122			68	50	6391	89		• •	
+37	89	9438			18	50	1663	96	••	• •	1
							۱ ا				Puente de 10
474 +37	72	4686			6	50	471	05		•••	de luz
+50	68	4302			31	5 0	2155	55 75		••	
475	64	9086		••	75	• •	4868 4117	75 74		••	
6	41	1774	••	••	100	• •	2771	34		• • •	55
7	27	7134	••	••	100 100		1725	84		•••	facil escavacion
8	17	2584	••	••	86	26		29			===
9 4 80	6	4838	2	9816	63	74			190	05	Š
1		::	15	2841	100			••	1528	41	88
2			2	7449	60	18		•••	168	19	20
3	9	4622			89	82			•••	••	<u>ō</u> .
4	7	4094		••	100		740 168	94 00	••	••	3
5	2	4000	•:	::00	70 80	00 0 0		•	395	20	
6	••		4	9400 1329	100	•••	i l	••	2013	29	
7 8	••	••	20 41	1756	100				4117	56	1
9	''	:: 1	51	9416	100			••	5194	16	\
490			70	2921	100			••,	7029	21	
1			75	6600	100	• •		••	7566		ا
2			40	7900	100	• •		•,•	4059 1856	00	10g ²
3			18	6600	100	• •			1121	21	Tosca
4	• • •	••	11	2121 5064	100	•••		• • •	1150	64	
5			11	8625	100	• • •		'	1486	25	es
6 7			14 18	1025	100			••.	1810	25	(escavacion
8		::	19	4489	100	٠.		• •	1994	89	్గ్రెస్ట్
9			15	0729	100			••	1507	29	io
500			18	9969	50	• • •			949	85	ă
							554552	13	70164	20	con
											on pico
500			18	9969	50				949	85	
1		::	24	5100	59 100	!		••	2451	00	
$\frac{1}{2}$			24 23	4201	91	70	<u></u>	<u></u>	2147	62	!
-		1	1	i i	1			- 1		•	

PROGRESIVAS	DE	SUPER LAS SI			DISTANCIAS	APLICADAS	v	OLÓ	IBNES		
388	-				\ \frac{1}{2} \ \frac{1}{2}	2		— 		-	Observaciones
<u>8</u>		rapien		EN	181	A	EN	1	EN		
<u>~</u>	ter	rapten	0.68	monte	<u> </u>		terrapi	en	desmo	169	<u> </u>
		. 1	Ιi		!				75710	07	
3	2	9376	١١		58	30	554552 171	13 26	75712	67	
4	38	7182		• • •	100		5871	82	::		1
5	46	2984			i 100	`••	4629	84			
6	23	3934	$ \cdot\cdot $		100	. •	2339	34			
7	18	6624	••		100		1866	24		••	Ì
8	43	0238	••	••	100		4302	38		• •	
9 510	63 ·75	8894		•••	100	::	6388	94	••	••	
510 1	94	7334 7738			100 100		7573 9477	3 1 37			1
	112	8894			100		11288	94	:.		
3	111	3000			100			00.	1		ĺ
4	97	9776	••		100	. ••	9797	76			T
	100	7282	••	• •	100	••	10072	82		• •	Terreno
6	95	0184	••	••	100	i ••	9501	84		• •	en
7 8	79 60	2902 8766		••	100 100	••	7929 6087	02 66	•••	• •	
9	40	6802		•••	100	i ••	4068	02	''	••	de
520	25	3802		- : :	100		2538	02	::	•	
1	17	7216			100		1772	16			fácil
2	19	3806	••		100		1938	06			
3	7	0686	••		100	••	706	86			escavacion
4	5	1246	••	••	100 100	••	512	46		• •	S S
5 6	8 11	0174 7734		••	100		801 1177	74 34	・・	• •	V _B
7	19	6224			100		1962	24		· •	2 .
8	12	8904			100		1289	04	::	• •	ž
9	9	1854			100		918	54	.		
530	21	7262	$ \cdots $		100		2172	62		• •	
1	34	3082	••		100 100	••	3430	82		••	
2 3	32 24	6400		•••	100		3264 2484	00 38		• •	
4	17	8438 8382	::	•••	100		1783	82		• •	
5	14	5800,		- : :	100		1458	00	::		
6	18	54 38			100		1854	38			
7	16	3464	••		100	::	1634	64]	• •	
8	8	4606	•:		97 52	58 42	825	59	•••	• •	
9 540	••		0 16	6956 2444	100	42			36	46	
1		::	36	1601	100				1624 3616	44 01 56 81	7.
2			48	7656	100		.		4876	56	Tosca (esci
3	!		22	7656 2281	100				2222	81	a
4	••		7	9116	100				791	16	18
5	••	•• }	18	4364	100 100	1	••	• •	1843	64	Ca Ca
6 7	••		39 49	7176 0796	100	••		• •	3971	76	Va
8		::	57	6921	100		::		4907 5769	76 96 21	cio
9		- ::	57	0225	100		::		5702	25	Įš
550			49	7100	100				4971	25 00	8
1			20	4776	100	• 1		• •	2047	76 09	- E
2	••		23	6609	100	••		<u></u>	2366	09	avacion cou pico)
		İ		į.			807570	4.4	100450	70	
ı			. '	"			697573	**	120459	78	ı

SIVAS	i	JPER AS SI		ES ON ES	ICIAS as	, D.AS	v	OLU:	VENES		
PROGRE	terrap	11		EN monte	DISTAN medi	APLIC.	EN terrapi	en	kn desmoi	nte	Observaciones
SVAISTRUDURG 34567899 5601233456789 570123456789 5801233456789 5901233456789	terrap 6 23 12 10 8 10 13 14 30 52 39 31 26 18 15 10 3 4 6 6 1 4	11		1)	100 100 100 100 100 100 100 100 100 100	700 300 300 300 300 300 300 300 300 300	697573 612 2365 1268 1002 864 1030 1351 1458 3071 5224 3904 3174 2660 1878 1545 1021 316	44 · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	120459 2199 846 91	78 21 000 86 · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	Terreno de fácil escavacion
600 1 2	2	 0094	10 1 2	7256 5129	100 66 83	66 34	167 737971		1496 1072 100 	56 85 	

PROGRESIVAS		SUPER LAS SI			DISTANCIAS medias	APLICAD 18	V	OLUX	BNES		
RES					TANCI	7017	EN		RN	`	Observaciones
PR06	ı	aplen	des	monte	DIB	AP	terrapi	en	desmo	:te	
							737971	48	192351	96	
3	1	9454			100		194	54		• •	
4	0	8438 4416	••	• ·	100		84 24	30 88		••	
5 6		**10	4	5225	93				423	53	
7			11	7036	100)		• •	1170	26	
8	••	••	25	8641 6289	100			••	2586 859	41 88	
9 610	4	9704	10	0209	69		343	45		••	
1	7	1534			100)	715	34			
2	9	0024		••	100) ·	900	24		••	
3 4	11 18	5742 1896	•••	••	100 100		1157 1818	42 96	::	• •	
5	24	9774			100		2497	74			
6	15	7862	'		100)	1578	62		• •	
7	18	3074		••	100 100	<u> </u>	1830 1748	74 91	••	••	
8 9	17 15	4894 0144	•••		100)	1501	44		••	
620	10	7894		.	100)	1078	94		••	
1	15	2334	••!		100		1523	34	••	••	Te.
2	34	1550	·•'		100 100		3415 5505	50 36	:	••	Terreno
3 4	55 79	0536 7402			100) _!		02			no
5	97	4814			100) [°]	9748	14			de
6	110	7726	••	••	100			26		••	1
7 8	113 82	6882 0082	••	• •	100 100		11368 8200	82 82		••	fácil
9	37	9134			100);	3791	34			1
630	9	7416	••;		100		974	16		• •	SC
1	7	5816 7302	••		100 100	١ ١	758 873	16 02	::	• •	escavacion
2 3	8 5	3582			100		535	82			<u>8</u> .
4	3	5657			100);	356	54		••	On On
5	4	3656	اي. ا		70		399	91	625	10	
6 7			8	9116 093 6	79 100	01	::		809	36	
8	::		ő	5496	51	36			28	23	[!
9	10	7894			99	64	1064	27		• •	
640	30	5694 6814	••	••	100 100	ı i	3056 4968	94 14	:	••	1
$egin{array}{c} 1 \\ 2 \end{array}$	49 71	3954		::	100)	7139	54		••	
3	85	2338			100)'	8523	38		••	
4	82	0082			100 100	{· ···	8200			••	
5	49 33	5006 2424	••		100	<u>(</u>	4950 3324	06 24	::	• •	
$\begin{bmatrix} 6 \\ 7 \end{bmatrix}$	39	6938		- ::	100)	3969		.	• •	
8	45	6000			100		4560	00		• •	
9	41	1774	••		100 100	1	4117 3648	74 38		••	,
650 1	36 35	4838 1694			100		3616	94	::	• • •	
2	43	3634			100		4336	34	<u> </u>	•••	
							885335	49	198854	83	

SIVAS	SUI DE LAS	PERI S SE			CIAS	8.8	DAS	VO	LUX	IENRS		
PROGRESIVAS	Ex terrapie	en		en nonte	DISTANCIAS	medias	APLICADAS	EN terraple	on	EN desmoi	ite	Observaciones
3 4 5 66 7 8 9 660 1 2 3 4 5 6 7 8 9	50 22 52 99 61 22 67 51 71 33 64 77 52 06 31 36 23 52 13 93 4 55 0 32 	254 862 744 938 954 042 584 022 238 374 150 294		4321 3321 8424		00 00 00 00 00 00 00 00 00 58 91 00 68 80 00 92	57 43 05 95	885335 5022 5298 6127 6759 7139 6470 5205 3130 2352 1393 451 19 	49 54 62 44 38 54 42 84 22 38 74 50 29 88 50 44 56	198854 	83 	Тег
2 3 4 5 6 7 8 9 6 80 1 2 3 4 5 6 7 8 9 6 90 1 2 3 4 5 6 7 8 9 7 00 1 2 3 4 5 6 7 8 9 7 00 1 2 3 4 5 6 7 7 00 1 2 3 7 00 1 2 3 7 00 1 2 3 7 00 1 2 3 7 00 1 2 3 7 00 1 2 3 7 1 2 3 7 2 3 7 2 3 3 7 2 3 3 7 3 7 3 7 3 7			1 9 22 28 28 20 17 14 17 15 14	4376 6729 7025 3881 5164 8241 3304 6529 4361 2764 2129		57 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00 00	34 	692 2274 4525 5619 4547 1926 407 882 1108	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	82 967 2270 2838 2851 2082 1733 1465 1043 827 67 	43 29 25 81 64 41 41 41 41 29 61 29 61 64 33 33 31	Terreno de fácil escavacion

SIVAS		SUPERI		1	CIAS	DAS	VO	LÚ¥	enes_		
PROGRESIVAS		RM		EM	DISTANCIA8 medias	APLICADAS	RN Annual C		RN	_	Observaciones
345678971012334567897201233456789750	19 15 16 16 14 13 3 8 19 18 14 11 20 23 21 17 10 5 8 10 2 2 10 16 17 11 4 0 22 1 14 66 64 4 3 2 0	9874 7862 4594 6862 4722 2014 9246 4606 6224 5438 9054 6624 4722 3762 3696 3086 8174 0814 6016 7854 1434 5962 0474 3714 7894 9376 6664 2134 9142 2584 9142 2584 6656 6122 0094 9376 6664 2134 9142 2584 9142 2584 6656 	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	9025	100 100 100 100 100 100 100 100 100 100	98 68 34 · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	885335 1998 1578 1645 1668 1447 1320 325 755 1962 1854 1490 1866 1447 1137 936 1030 481 1108 2060 2378 2172 1714 1059 504 837 1078 293 293 1691 1725 1197 390 293 188 444 615 673 444 349 246 25 	494 62 214 66 87 244 354 222 626 8744 166 544 342 848 38 93 94 67 62 262 442 85	220201	31 	Terreno de fácil escavacion

A.AS	I	SUPER LAS SI			DISTANCIA8 mecias	318	VOI	fi v	IENKS		
PROGUESIVAS	UB.	LAS S		ONES!	TANCI	APLICADAS	VOL	لان ∴	CARS		Observaciones
9 0	,	F4		RN	STA	PLK	RN		KN		
~	tore.	apien	desi	non te	Ä	₹	terraplen		desmo	nte	
							11007004.0	ال	001000		
750			5	7041	50)	1037024 9	- 11	221068 285	58 21	
1			4	1921	100		3 1		419	21	
2			3	3801	100		.	$\cdot \parallel$	338	01	
3 4	1	1100	2	2769	78				179	23	Terreno
5	1 2	1400 1384		• • •	100		81 2 213 8		••	••	Ť
6	ī	3824			100		138 2	4		•	en
7	1	8816		.	100		188 1	6			
8	7	4954	••	· · j	100		749 5	4		٠.	de
9 760	8	1534	••	••	100		715 3			• •	
100	9	5502 2774			100		855 0 519 5	2	•••	• •	
+11	10	3086					61 8	5	::	• •)
+21	[6¦	7326	!		39		262 5	7			Puente de 10 mi
2	7	4094		· · · i	89		659 4	3		• •	ĺ
3	5	7534		•••	100		575 3	4			1
. 5	8	7302 3696	••	•	100		873 0		•••	••	
6	7	4094			100 100		936 9 740 9	10	••	• •	
7	9	0024		•••	100		900 2		::	• • •	}
8	9	9294			100		992 9	4		•	
9	4	4402	••		100		444 0)2	•••		ļ
770 1	3 2	0062	•••	••	100		300 6	2		• •	
2	2	4162 4000			100		246 6 240 0	2	・・	• •	
3	2	7338			100		257 3	ĭ		.	
4			0	6956	5	•			38	87	
5	••		0	1689	100		j ļ.	$\cdot \ $	196	89	500
6 7	••	•••	1	6641	100		.	$\cdot \ $	166	41	(C)
8		•	1 0	2129 9900	100		.	- 11	121 90	29 75	=
9	0	1086			91 50	•	63			10	. 88 1 80
780	1	6922		.	100		169 2	2		• •	A R.
1	1	7550	••		100	• •	175 5	0			36
2 3	3 4	9974	••	••	100		399 7	4	•••	• •	facil escavacion
4	7	8938 5816		•••	100		489 3		••	••	•
5	9	1854		.:	100 100		758 1 918 5	4	••	• •	
5 6	10	2134			100		1021 3	4	::	••	
7	10	3086			100		1030 8	6		•••	
8 9	9	2774	••	••	100		927 7			• •	
790	9	3696 3696	••	••	100	<u>,</u>	936 9 936 9	6	••	• •	
1	8	1054			100 99	`	8024	3	•••	• •	
+98	15	7862			49		773 5	2		• •	
$^{2}_{+4}$	_	_			-	-	- -	-	-	• •	
+4	8	1938	••		46		376 9	ı			
4	5	6738	ان. ا	4790	97	29	552 0		ا بر	••	
5	Ö	2738	0	4769	20 81		22 2	ااخ	9	76	
		_, 55	'	•••	3	1 1	1	$\neg a$			
			1 1	ļ	l	1	1058275 5	oll	202014	21	ł

	1	SUPER	FICI	RS I	202	(1		ı	
P R OGRESIVAS		LAS SI			DISTANCIAS medias	APLICADAS	VOLU	MBNBS		
RES					TANCI.	1CA		Î		Observaciones
208		RN .		KN	181	P.	EN	BN		
<u> </u>	ter	raplen	dei	monte	0		terraplen	desmo	160	
							1058275 59	999014	21	
6	1	4438			100		144 38			
7	2	4662			100		246 62			
8	4	0704			100		407 04			1
9	3	9974	••		100	••	399 74			
800	7	6682	••	••	100	• • •	766 82		• •	
1	10	8864	••		52		566 09		•••	
+14	5	8334	••	••	2	· • • ˈ	11 67		••	
+24	2	0738	•••	.••	38	•••	78 80		•	
2 3	9	0938 0062			88		800 2: 300 6:		••	
4	Ö	2738	••	•• !	100 55	43	15 18			
5		2100	3	3801	94			319		
6			ĭ	7400	68			118		
7	2	0738			81	82	169 68			
8	2	4000			100					
9	3	6366		:	100		363 60	š∥		
810	6	5664		•• •	100		656 64		••	
1	8	8206			100		882 0		••	
2	13	9374		•••	100		1393 74		••	e,
3	18	9006	•••	••	100		1890 0			Terreno
4	25	7856	$ \cdot $	••	100		2578 50		•••	no
5 6	25 24	5150 3122		•••	100		2551 50 2431 2:		•	
7	20	6016	••	••	100		2060 1		•	de
8	15	2334		••	100		1523 34			ਛ ੋ:
9	9	0024			100		900 24			fácil
820	12	5822			100		1258 2	2		
1	13	7256	اا		100		1372 50		! •••	escavacion
2	14	7966			100	• •	1479 60	3	• •	av
3	11	3762	• •	•••	65	••	739 4		٠.	8
+30	42	0122	••	••	15	••	630 18			<u>5</u> .
+99	16	1862	• •	••	5		83 43		• • •	P
4	15	1238		••	55		831 83 1341 03		• • •	
5 6	13 12	4102 7874		••	100 100		1278 74		::	
7	11	4750			100		1147 50			
8	10	0238		• • •	100		1002 38			
9	9	3696			100		936 96			
830	9	3696			100		936 96		٠٠.	
1	6	4014			100		640 14		••	
2	4	9704	• •	• •	100	••!	497 04		.••	
3	5	2022	••	••	100	•••			• • •	
4	4	8174	••	•••	100	• •	481 74	!	••	
5	5	2800	• •	•••	100		528 00 567 38	∰ ∵	• • •	
6 7	5 5	6738 8334		•	100 100		583 34		•	
8	5	9942			100		599 4			
9	6	2376	-		100		623 7	3		
	6	8162			100		681 62			
∂4 U										
840 1	7	0686	• •		100	• •	706 80	···_	<u></u>	
		0686	••	••	100	••	706 80	<u></u>	<u></u>	

SIVAS		SUPER LAS SI			NC1A6	ADAS	vo	LU			
Progr e sivas	ſ	aplen	EN desmonte		DISTANCIAS medias APLICADAS		en terraplen		en desmonte		Observaciones
							1099122	05	223352	50	
2	7	4954			100		749	54	l		
3	5	5944			99	41	556	14		••	•
4			0	3321	1	47			0	48	
5	3	4944	••	• •	99	12	346	36		••	
6	0	4982	• • •	••	100	• •	49	82		••	
7	11	3762	••	••	100	• •	1137	62		••	
8	11	7734	• • •	• •	100	• •	1177	34		• •	
9	3	7800	•••	••	100	• • •	378	00		••	
850	5	9942	• •	••	100	••	599			••	
1	8	6400 4838			100		864 648	38	::		
2 3	6	3194			100 100		631				
4	7	5816			100		758	16			
5	6	2376			100		623	76			
6		8422			100		784	22			
ž	9	2774			100		927	74		••	
8	9	5550		•••	100	• •	955	50		• •	
9	8	6400	••		100	• •	864			• •	⊢
860	8	1938	• •	••	100	• •	819	38	•••	• •	g
1	6	4838	••	••	100	• •	648	38	•••	••	Terreno
2	6	9000	••	••	100	• • •	690	00	•••	• •	n n
3	0	9614	•••	•••	100	•••	96 43 6	14 50		••	
4	4 4	3656		•••	100 100	•	466		::	•••	de
5 6	4	6656 6656		::	100		466				<u>ක</u> ැ
7	3	6366			100		363				fácil
8	2	0094			100		200				
9	2	2034	¦		100		220				escavacion
870	2 3	8014	••		100	••	280			••	av
1	3	2834	• •		100	••	328			• •	ac
2	3	5654		••	100	• •	356		••	••	j j
3	3	7800	••	••	100	• •	378	00		••	19
4	3	4238	••		100	••	342			•	
5 6	3 4	7082 2174	**	•	100 100		370 421			• • •	
7	3	6366			100	••	363			•	
8	4	9704			100		497				
9	5	0474	::		100		504	74			
880	5	6738		.]	100		567	38		• •	
1	3	4238			100	:	342	38		• •	
2	5	6738		[100		567			••	
3	6	7326			100	• •	673	26		••	
4	7	4094	$ \cdots $		100	• •	740	94	••	••	
5	8	1938	••	••	100	••	819			• •	
6	9	7416	•	••	100	• • •	974		••		
7	10	5962 5550	••	••	100 100	•••	1059 955		':	•••	
8	9	7326		••	100		673			• •	
9 890	6 2	0738		•	100		207		::		
1	3	7800			100		378			'-	,
•	۱۳		1 11		1	ا ت			I		1

PROGRESIVAS	ı	LAS S			DISTANCIA8 medias	APLICADAS	VOLÚ	enes		
RE	_				TANCI	YO,			_	Observaciones
PR0(ter	raplen	des	EN monte	D181	API	terrapien	desmo	nte	
	1	<u></u>	<u> </u> .	<u>'</u>				1 1		<u> </u>
2	4	8938			100		1127384 55 489 38		98	
3	5	4366			100	• •	543 66		• •	
4	1	3824			100		138 24			
5	0	2738	•	••	100		27 38			
6 7	3 5	0750	••	••	100	••	307 50	••	••	
8	1	7534 0206		• • •	100 100		575 34 102 06	••	••	
ğ	4	8174			100		481:74	!	• •	
900	4	9704		••	100		497 04			
1	5	2022			100	• •	520 22		٠.	
2 3	2	5994	••	••	100	•••	259 94		• •	
4	1 7	5054 0686		••	100 100	••	150 54 706 86		••	
5	2	2034		:	100		220 34		•••	
6	0;	8438			100		84 38			
7	1	0802	••!	:: 00	79	69	86,08		••	
8 9	2	8694	1	2129	31 61	14 55		37	77	
910		0034	4	7724	51	59	176 61	246	21	ر ا
1	3	9974	ا ا		76	03				Tierra
2	5	2800		•••	100	• •	528 00			3
3 4	9 8	9294 8206		••	100 100	• •			••	<u>.</u>
5	9	4622		••	100		882 06 946 22	••	• •	d d
6	8	4606		· ::	100		846 06		• •	fácil
7	10	3086			100		1030 86			2:
8	10	2134	••	••	100	•••	1021 34		• •	eg g
9 920	10	3086 0024	••¦		100 100		1030 86 900 24	••	• •	Š
1	10	6926			100		1069 26	••	••	Va
2	11	0814			100		1108 14		•	escavacion
3	11	1794			100		1117 94			ř
4 5	12 11	6846	••	••	100 100	••	1268 46		• •	
5 6	6	4750 7326	••¦	•••	100	••	1147 50 673 26		• •	
ř	6	6494		::	100	• •	664 94	::	••	
8	6	4014	::		100	4.	640 14			
9	5	9942	••	••	100		599 42		• •	
930 1	6 7	8162 8 422	i ••		100 100	• •	681 62 784 22	::	• •	
$\mathbf{\hat{2}}$	8	7302			100	•••	873 02	.:	••	
3	8	0174			92	80	744 01	l l	• • •	
4		• •	1	6641	57	20		95	19	
5		7414	2	4321	64	22	400.70	156	19	
6 7	4	7414 5 9 02	••		85 100	78	406 72 459 02	••	••	
8	5	2800		::	100		528 00	::	•	
9	4	5902			100		459 02			
940	4	5902			100	• •	459 02			
1	4	8174	••	••	100	••	481 74	<u> </u>	<u></u>	
		1		l			1155399 81	223888	34	
	•			•	•				0.1	

			-					_			
PROGRESIVAS		SUPER LAS SI			DISTANCIAS medias	84	VA	, m	IENES		
97 94		LAS SI	3001	CANU	TANCI medias	APLECADAS		برا	BNES		Observaciones
88		RN		RM	ST.	37.6	- KN		EN		0.5501.145201105
PR	ter	raplen	des	monte	ă	4	terraple	n	desmo	nte	
			1	1							
2	4	4402		- 1	100		1155399 444	02	223888	34	
3	2	2034			98	68		4 3			
4 5	••	••	0	3321 4044	51 100	32	••	• •	17	04	
6			6	4844	95	35			40 618	44 29	
7	0	4416	• • •		9	65	4	26		••	
8 9	0	8438 2002	••	••	100 100	• •	84 120	38 02	・・	••	
950	ō	8438		::	58	15	49	07	::	• • •	
1			6	3969	91	85		• •	587	56	
2 3		• • •	8 2	0936 9816	100 100	• •	••		809 298	36 16	
4			ĩ	9689	71	30			140	38	_
5 6	1	8182	••		78 100	70		09		••	•
7	2 2	7338 2034	::	•••	100	::	263 220	34	::	••	
8	2	5326			100		253	26		•	
9 960	3	0750 7082	••		100 100	••	307 370	50	••	••	H
1	3 4	5902			100		459	02		••	eri
2	4	5902		••	100 100		459	02			Terreno
3 4	4 5	9704 1246	••	••	100	•••	497 512	04 46	••	••	
5	5	5154		::	100	::	551	54	::	•••	de
6 7	5	8334	••		100 100	••	583	34		••	fácil
8	6 6	1562 5664	::		100		615 656	64	::	• • •	
9	7	0686		-:-	100		706	86			escavacion
970 1	8	1054	••	••	100 100	••	810	54	••	••	ava
2	5 1	5944 4438		::	100	•••	559 144	38	::	· • •	<u>20.</u>
3	0	84 38	$ \cdots $		100 100		84	38		••	n
4 5	4 2	5902 0738	$ \cdot\cdot $	••	100		459 207	38		•	
6	3	2834			100 100	١	328	34		•	
7	3	6366			100	• • •	363	66		••	
8 9	4 6	8938 4014		••	100		489 640	14	:.	• • •	
980	7	3238			100 100	•	732	38			
$egin{array}{c} 1 \\ 2 \end{array}$	8 10	105 4 3086	••¦	••	100		810 1030			••	
3	7	4954			100		749	54		•••	
4	4	8174	••		100 100	i l	481	74		••	
5 6	5 1	0474 4438	••		100	•••	504 144	74 39	••	•	
7	1	4438		::	100 100	' : .	144	38			
8	3	7082	:-		100	. ••	370	82	••	••	
9 9 9 0	3	1444 4416		••	100		314 44			:	
1	2	5326			100 100	ا إ	253			•••	
			Ιİ				1172596	80	226300	57	
•		•			•		++14000	JŲI		31	•

PROGRESIVAS		SUPERFICIES DE LAS SECCIONES									MBNES		:
RES					TANCI	ICA				Observaciones			
ROG		BN		EN	181 m	APL	EN termonien	desmor					
죠	teri	raplen	des	monte	1 A		terraplen	desinor	. 80				
		1		3			1172596 80	226300	57				
2	4	0704			100		407 04						
3	3	2834			100		328 34						
4	8	5502			100		855 02	∥ ∣	• •				
5	7	0686	••		100		706 86	∥ … ∣	• •				
6 7	10	1184 0938	••	• •	100 100		1011 84 909 38		• •				
8	9	0024		• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	100		900 24						
9	4	1438			100		414 38						
1000	9	0024			50		450,12		••				
					l	1	1150500 00	000000	-7				
			li				1178580 02	226399	57				
1000	9	0024	١		50	00	450 12						
1	8	2824			100		828 24			[
2	16	6862	••	••	100		1668 62		• •				
3	8	9114	$ \cdot $	••	100		891 14 1289 04		••	i			
4 5	12 4	8904 3656	::	••	100 100		436 56		•				
. 6	Õ	9614	::		100		96 14			_			
7	6	4838			100		648 38	••		Te			
8	0	7854		••	100		78 54			rre			
1010	4	2914	-•	••	100		429 14 607 50		•••	Terreno			
1010 1	6 2	0750 4662		••	100 100		246 62		::				
$\overset{1}{2}$	6	6494		• •	100		664 94			de			
3	8	1054		••	100		810 54			fácil			
4	4	8174	••	••	100		481 74		•••	21:			
5	0	6122	•:		72		44 08		34	e			
6 7	5	5154	1	2876	35 92		511 77	45	34	escavacion			
8	5	4366		• • •	100		543 66			Va			
9	8	6400			100		864.00)	٠	C.			
1020	8	8206	••		100		882 06	∥	••	ă			
1	9	2774	••	••	100		927 74		••				
2 3	9	3696 6482	::	••	100 100		936 96 964 82		::	1			
4	9	5550		••	100		955 50	·	::	1			
5	8	8206			100		882 06						
6	7	7550	••	••	100		775 50)		1			
7	8	1938	••	••	100		819 38 837 14			1			
8 9	8	3714	••	••	100		656 64			1			
1030	4	5664 3656		••	100 100		436 56	۱۱					
1	3	4944		•••	100		349 44	:					
2	4	8174		••	100		481 74		••				
3	3	7082	••	••	100		370 82		•••	1			
4	1	2002	••	••	100	• • •	120 02 61 22	 ··	•••	1			
5 6	0	6122 2002	::	•••	100 100		120 02						
7	Ô	9024		•••	100		90,24						
i	ıl	Į	j l		1	l i	1200838 65	II226444	91	i			

<u></u>										
AS	1	SUPER			A.8	80				
Ž	DE	LAS S	ECCI	ONES	10. 8	Ą	VOLI	INBNES		
. E					STANC!	72				Observaciones
PRO GRESIVAS		EN	١.	RN	DISTANCIA8 medias	APLICADAS	BN	EN		
<u> </u>	ter	raplen	de	smonte	A		terraplen	desino	nte	
	1 1					1				
0	,	0000			100		1200838 6	226444	91	
8 9	$\begin{vmatrix} 1\\0 \end{vmatrix}$	2606 2738		•	100		126 00 27 33		••	
1040	ı	0802		- ::	9	50	105 3		••	
1			0	3321	5:	2 50		. 17	44	
2	•:		15	2841	88	76			62	
3 4	3	0062	13	1064	2	68	71 19		60	
5		**	13	1064 18 4 9	100	7 56		010	60 49	
6			ĭ	8161	100)		1 .01	61	
7			0	6956 ¹	100)		. 69	56	
8	•:	::-	2	7449,	7			212		
9 1050	$\begin{array}{ c c }\hline 1\\2 \end{array}$	5674 2686	•••		100	3 50	113 64 226 86		••	
1030	3	4944			100)))	349 4		• • •	
$\tilde{2}$	3	8522			100)՝	385 2			
3	4	4402			100					
4	4	4402	••	•••	100		444 0		••	
5 6	4 6	070 4 3194		• • •	100				••	- 3
7	7	0686		.:	100		706 8			er
8	7	4954			100)	749:54	411		Terreno
9	6	7326	• •	1	100		673 2	<u> </u>		1
1060 1	7 6	1534 7326		•••	100		715 34 673 20		••	de
2	7	5816		-:-	100		758 1	3	•••	l .
3	5	1246			10		758 10 512 4	3		facil
4	5	4366			100		543 6	6	••	
5	3	2136			100			5	••	SC
6 7	9	1854 6994		• • •	100		0.04		•	escavacion
8	6	8162		- ::	100		0010	2	· · ·	α Ω.
9	8	1054	• •		100)	810 54	4	••	On
1070	4	5150	•••	•••	100		451 50	O	•••	
1 2	5	4366 3582		•••	100		III		••	
3	5	8162		::	100		681 6			
4	5	5944			100		559 4	1		
5	6	4838			100)	6 1 8¦3	3	• •	
6 7	6	1562	••	•••	100		615 6	2	••	
8	6 7	9842 8422	::	• • •	100		698 4: 784 2:	20	••	
ğ	7	1524		- ::	100		615.3	1 '		
1080	8	1938			100)	819 3 801 7	3		
1	8	0174	1 1		100	NI.	801 7	<u> </u>	••	
2	7	3238 7550	•••	•••	100		732 3 775 5	۱ · ا	•	
3 4	9	0024		- ::	100		900 2		::	
5	10	7894			100)	1078,9	4		
6	11	6736			100)	1167 3	6¦	•••	
7	6	2376	••		100) ··	623 7	B	<u>-:</u>	,
					1		1226033 6	230248	96	
										-

į.	SUPER LAS SI			TCIA8	DAS	VO				
				'A.N	5		-			Observaciones .
ter		des	- 11	DIST	A P.	terraple	ח	desmoi	nte	
						1235966	68	243790	53	
••				100	• •	••	$ \cdot\cdot $	196	89	
••		1		100	. • •	••	$ \cdot\cdot $			
1		2		100			ıı			
		ī		100			1 1			
		1	9689	100	٠.				89	
••	••	1		100	••		$ \cdot\cdot $	I35	25	
••					••		$ \cdot\cdot $	692		
1 1					94	••	• •			
		1 1	1			2 0 0	45	48/	-	
3						378	00	::		
4	3656			190		436	56	.	.,	,
5		••		100		520	22			
5	9136	••	••		••	592	35	••	• •	
	0704	1 1			••	407	22	**	• •	
اة	0542	1 1	::·					1		
1	9454			80	55				• •	و ا
· <u>·</u>		1	8161	42	27		$ \cdot\cdot $	76	77	<u>e</u>
		••	••			111	43		••	Terreno
8	0020		- 1			400 608	49		• •	no
			i			648	38	1	• •	de
6	9842					698	42	1 1		ľ
5	6738			100		567	38			fácil
2	8694	::				259	71	ll	••	ì
	••					••	••		30	escavacion
::	i						ı		20	CS ·
		3	1404		••				04	va
••			4476	100				544	76	010
••	• • •				• •	••	$ \cdot\cdot $			p
	•••				••	•••	$ \cdot\cdot $			
1 1							1 1			•
1 1		ō				! !! !				
0	6696			87	50	58	59			
0	3294	•:	::			18	23	•:	• •	1
	••					•••	••			
			0129			94	gal	129		
			:: 1			175	50	::		
3	42 38			100	••	342	38			
5	3582	••		100		535	82			
		••			• •	891	14		••	:
					•••	999	38	••	••	
			:		• •				••	
10		::	::		•			.:		
8	7302			100		873	02			٠,
1 [1	l			1250016	08	250560	98	,
	ter	*** terraplen *** *** terraplen *** ***	Ex terraplen desired terraplen	terraplen desmonte			1			

8		SUPERI	FICI	ES	1 80						
PROGRESIVAS	DE	LAS SI			DISTANCIAS	APLICADAS	V0	LÚ	IBNBS		
88			`		TANCI	ICA				/	Observaciones
90		RM		EN	IST	IPL	EN		EN		
<u> </u>	ter	rapien	des	monte	A	•	terraple	n	desmo	nte	
					}		1 250 016	08	250560	98	
9	8	3714			100		837	14			-
1190	8	8206	••		100		882	06		••	
1	8	9114	••		100		891	14		••	
2 3	9	$1854 \\ 0024$	••	••	100	• •	918 900		••	• •	
4	10	2134		• • •	100 100		1021			•••	
5	18	9006			100		1890	06			
6	3	5654			100		356	54			
7	3	8522	••	.	100		385	22	••		
8	4	8938			100		1 89	38	••	• •	
1200	2	4000	1	0641	89 60		214		64	68	
1 200			2	2769	100				227	69	
$ar{2}$			0	9161					91	61	•
3	٠.		2	1996	100				219	96	
4	• •		3	6216	100]	$ \cdot\cdot $	362	16	
5 6	••		4	6056 7836	100	05	•••	$ \cdot\cdot $	460 223	56 42	
7	17	7216	3	1000	59 90		1611	78	440	42	+3
8	18	4254			100						Terreno
9	15	4536			100		1545	36			er
1210	10	2134	••		100		1021	34			
1	8	2824	••	••	100		828	24	•••	••	de
2 3	8 8	1938 6400		••	100 100		819 864	30		• • •	1
4	9	3696	::	::	100		936	96		::	áci.
5	7	4094			100		740				fácil escavacion
器(6 器(7	0	2184	••	::	56	92	12	43	·:		Sc
图 7	-:	0050	2	1996	58			::	128		24
9	4 7	6656 5816		••	86 100		404 758	16	•••		ac
1220	7	4954			100		749	54			Į Or
1	7	2384		!	100		723	84			
2	7	5816		<u> </u>	98		747	92			İ
3	• •	2000	0	4769	3			::	1	82	
4 5	3 10	6366 789 4	••	••	97 100		354 1078	04	• • •		1
6	1	9454		::	100		194	54	1	::	1
7	ī	8182			100		181	82		:.	
8	3	1442]	100		314				
1000	2	0091	••		100		200		• • •	••	
1230 1	4	9704 7414	••	•••	100 100		497 474		•••	•••	
	6	6494	• •	::	100		664				
2 3	7	6682			100		766				İ
4	8	1938	!		100	١.	819	38			
5	4	7414		••	100		474	14	••		
8, 6	16	9142 9842	•••		100 85	امد	1691			••	
සි(7 ද (74,60	6 7	7550		:	89 35	40 40	59 274		::	• •	
	1	. 550		•	30	70		_		::	
I	-	ii.		Į.			1288456	43	252340	98	

Suma total de terraplenes y desmontes m³ 1540797 41

IVAS		RFICIES SECCIONES	4CIAS as	DAS	VOLU	ienes	
PRO GRESIVAS	en terraplen	EN desmonte	DISTANCIAS	APLICADAS	en terraplen	EN desmonte	Observaciones
282+69 25 3+32 80 +71 05 4+ 3 75 +63 25 5+39 50 +89 75 6+42 25	5 031 39 240 64 520 90 298 122 842 62 479 36 126	0 0 0 0	88 38 37 27 91 61 39 65	50 60 90 50 50 00 50	445 24 1514 66 2445 31 2483 22 11240 04 3811 24 1426 98 214 05 23580 74		Estacion del Valde
631+44 25 2+ 7 80 2+46 05 +78 75 3+38 25 4+14 50 +64 75 5+17 25	6 006 43 055 59 917 71 904 80 931 36 600 23 192 1 843	5	88 38 37 27 91 61 39 65	50 60 90 50 50 50 50	531 53 1661 92 2270 85 1977 38 7405 20 2232 62 916 08 120 72 17116 30		Estacion Pencoso
937+19 25 +82 80 8+21 05 +53 75 9+13 25 +89 50 40+39 75 +82 25	4 407 32 155 49 442 64 101 80 208 41 036 24 976 2 147		88 38 37 27 91 61 39 65	50 60 90 50 50 50 50	390 02 1241 18 1872 85 1762 78 7339 09 2503 24 986 55 140 63 16236 34		Estacion Desognadero
1201+21 90 +83 00 2+21 20 +53 80 3+13 70 +69 14 +89 95 4+39 70 +89 60	0 663 7 630 11 313 12 262 8 671 0 739		88 38 37 27 91 19 41 39 65	50 60 90 50 50 39 61 50	58 68 294 52 428 76 337 23 793 41 14 34 	30 77 79 28 16 05 126 10 126 10	Estac

Cálculo de los metros cúbicos de balasto

l'or O,^m18 de altura desde el plano de formacion hasta el de colocacion de las traviesas

DE LAS	RFICIES SECCIONES orraplen	DISTANC Medias apli	IAS cadas	VOLÚMEN TOTAL En terraplen				
0	9234	123210	60	113772	67			

NOTA—La cantidad 123,210.60 es la diferencia entre la longitud total de la línea y la longitud de los puentes.

SECCION SAN LUIS A VILLA DE LA PAZ

RESUMEN DE LOS MOVIMIENTOS DE TIERRA

·		VOLU	MENES	· _	VOLÚMEN
	En terraple	n	desmon	t e	TOTAL
1ª CATEGORÍA				Π	
Fácil escavacion		ľ			
Via general Estacion del Valde	1231587 23580 17116	74 30		72	
Villa La Paz Balasto (en toda la seccion)	16236 1926 113772	34 94 67	126	10	
2ª categoria	1404220	85 ——	103766	82	·
Pedregoso fuerte					
Via general	56868	57			
3° CATEGORIA	56868	57			
Tosca escavable á pico					
Via general	-	_	91482	20	
4ª categoría			91482	20	
Piedra y tosca dura á remocion con mina					
Via general		-	57218	06	
Total del movimiento de tierra en toda la seccion de San Luis á la	1461089	42	57218 252467	06 08	
Paz		-	-	m³	1713556 50

DE VILLA DE LA PAZ A MENDOZA

(HASTA EL PLANO DE FORMACION)

SIVAS		RFICIES SECCIONES	CLAS lass ADAS	AOLDA	ENES	
PROGRESIVAS	EN terraplen	en desmonte	DISTANCIAS mediau APLICADAS	EN terraplen	en desmonte	Observaciones
0 1 2 4 5 6 7 8 9 10 1 2 3 3 4 4 5 6 6 7 8 9 30 1 2 3 3 4 5 6 6 7 8 9 30 1 2 3 3 4 5 6 6 7 8 9 9 9 30 1 2 3 3 4 5 6 6 7 8 9 9 9 30 1 2 3 3 4 5 6 6 7 8 9 9 9 30 1 2 3 3 4 5 6 6 7 8 9 9 9 30 1 2 3 3 4 5 6 6 7 8 9 9 9 30 1 2 3 3 4 5 6 6 7 8 9 9 9 3 3 1 2 3 3 4 5 6 6 7 8 9 9 9 3 3 1 2 3 3 4 5 6 6 7 8 9 9 9 3 3 1 2 3 3 4 5 6 6 7 8 9 9 9 3 3 1 2 3 3 4 5 6 6 7 8 9 9 9 3 3 1 2 3 3 4 5 6 6 7 8 9 9 9 3 3 1 2 3 3 4 5 6 6 7 8 9 9 9 3 3 1 2 3 3 4 5 6 6 7 8 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9 9	7 7550 7 2384 8 7302 2 5326 6 4014 8 1054 7 7550 6 566-3 283-1 1 6296 2 3342 2 3342 2 3342 3 0750 1 6296 1 8183 12 4800 3 0750	11 7036 11 7036 11 7036 11 7036 11 7036 1	37 51 78 75 100 100 93 75 56 25 100	240 12 638 30 775 50 656 64 328 34 152 78	289 20 289 20 30 92 62 25 40 44 151 29 378 36 227 69 1361 69 666 58 234 49 986 25 468 89 419 21 346 04 314 298 16 536 25 683 64 764 01 312 64 96 35 324 70 9663 62	Terreno de fácil escavacion

40	PROGRESIVAS	DE	SUPER LAS S			DISTANCIAS	medias	APLICADAS	V	OLUX	ENES		Obs	ervac	iones
40	PRO	ter	1	des	- 1	DIE		¥	i	e n	desmor	te			,
	40 12 34 56 78 99 50 12 34 56 78 99 60 12 34 56 78 99 70 12 34 55 77 89 80 77 89 80 77 89 80 77 80 80 80 80 80 80 80 80 80 80 80 80 80	5 0 0 104 6 2 1 1 0 0 · · · · · · · · · · · · · · · ·	3582 0000 2134 9054 2376 7338 4438 6122 0206 9974 9974 	53	5329 6216 6956 4044 2744 6641 7025 4604 1100 0609 3801 1444 7443 8209 8209 1484 5225 4376 5100 4396 9576 5324 4361 7016 1004 6009 3801 1144 8209 5521 9025 96190 4376		67 82 100	40 	8736 441 1021 1490 623 273 144 50 96 399 309 113	51 52 54 54 54 56 74 36 	9663 553 244 	622982 · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	de fácil escavacion	-	

PROGRESIVAS		FICIES ECCIONES	DISTANCIAS medias	ADAS	V	0107	IENES	_	Observaciones
PROGR	RM terraplen	en desmonte	DISTA	APLICADAS	terraple	e n	kn desmo	nte	Cossivaciones
8 9 90 +45 000 91 2 3 4 4 5 6 7 8 9 9 120 1 2 3 4 4 5 6 6 7 8 9 9 130 1 2 2 3 4 4 5 6 6 7 8 9 9 130 1 2 2 3 4 4 5 6 6 7 8 9 9 130 1 2 2 3 4 4 5 6 6 7 8 9 9 130 1 2 2 3 4 4 5 6 6 7 8 9 9 130 1 2 2 3 4 4 5 6 6 7 8 9 9 130 1 2 2 3 4 4 5 6 6 7 8 9 9 130 1 2 2 3 4 4 5 6 6 7 8 9 9 130 1 2 2 3 4 4 5 6 6 7 8 9 9 130 1 2 2 3 4 4 5 6 6 7 8 9 9 130 1 2 2 3 4 4 5 6 6 7 8 9 9 130 1 2 2 3 4 4 5 6 6 7 8 9 9 130 1 2 2 3 4 5 6 6 7 8 9 9 1 3 0 1 2 2 3 4 5 6 6 7 8	6 5664 6 4014 4 8938 9 4622 9 3696 11 06926 0 3854 0 3864 0 6122 0 7274 1 7550 2 4662 3 0750 3 9974 4 2174 4 8938 0 7274 1 7560 2 1634 1 5674 0 2738 1 3824	13 9256 7 0136 3 3801 7 6401 6 8364 6 5721 1 9689 1 6641 2 9816 4 9400 2 9025	72 388 300 811 1000 1000 874 366 672 1000 1000 1000 1000 1000 1000 1000 10	799 855 277811 700 222 3589 111 1882 3575 3675 375 375 375 375	13755 394 	50 51 56 99 99 93 14 26 26 54 86 54 86 	27879 411 527 417 1130 7011 338 664 299 238 141 166 242 184 31	97 61 87 67 6 76 36 60 18 837 96 67 64 11 06 71 477 57 64 57 64 48 99 96 66 21 44 99 96 66 21 44 90 82	Terreno de fácil escavacion

	PROGRESIVAS	DE	SUPER LAS SI			DISTANCIAS medias	APLICADAS	v	OLUX	ienes .				
	ES SI	_		`		STANC! medias	S				٠ ١	Obs	ervaci	0000
	0GB		EN		EN	ST/	1	EN		EN		.000		
	E	terr	aplen	des	monte	ā	<	terrapi	en	desmo	nte			
			Ī	1 1	<u>-</u> i			<u> </u>	- i	<u> </u>		<u>'</u>		
		İ	ŀ		}			20109	30	38430	82			
	3	••{	••	6	0489	100	• •			604	89			
	4 5		••	5 6	4476	100	••		• •	544	76			
	6		::	10	4844 8225	100 100	••		••	648	44	}		•
	7			7	6401	100				1082 764	25 01	l		
	8			7	8209	100				782	09			
	9	• -		10	6289	. 100		,		1062	89		٠.	
	140	.:	••	6	2225	100	••	••		622	25	1		
	1 2	• •	••	7 4	0136	100	••			701	36	1		
	3		••	5	4396 8761	100 100	••		- • •	443	96	l		
	4		••	6	3096	100		•		587 630	61 96			
	5			3	3000	100		:		330	00	, ·		
•	6	••		1	8161	100				181				
	7			3	6216	. 76	83			278	25			
	8 9	2 0	2686	••	••	73	17	165	99		• •			
	150	o!	555 ¹¹ 3294		• •	100 100		55 32	50 94		• •			
	1	3	2136			100		321	36	••	••	-1		
	2	4	2174			100		421	74		-,	Terreno		
	3	3	2136			100		321	36		• •	re		
	4	1	8182	••		100		181	82		. •	0		
	5 6	2	2686 2686			100 100	• •	226		•• .	• •	de		
	7	2 6	6494			100		226 664	86 94	••	• •			
	8	5	5911			100		559	44	•	•••	fácil		
	9	8	6400			100		864		::				
	160	6	9000			100		690	00		• •	escavacion		
	1 2	3 8	9246			100 100	••	392	46	••	• •	83		
	3	9	5502 8354			100		855	02 54	•••	••	28		
	4	9	7416		::	100		983 974	16	••	• •	Ö.		
	5	7	4094			100		740	94		•	•		
	6	8	1938			100		819	38	.,		1		
	7 8	9	0024	••	• •	100 100	••	900	24		••			
	9	10	4622 4042		••	100	• •	946 1040	22	••	•. •	}		
	170	10	5962			100		1040	42 62	••	• •	l I		
	1	4	0704			100		407	04	• • •	· ·		•	
	2	1	3824	• •		100		138	2					
	3 4	2	3342	•	••	100	•	233	42		••			
	5	1 2	8816 4662	••		100 100		188 246	16		••			
	6	2	0094			100	••	246 200			••			
	7	6	7326			100	::	673	26	:-	• •			
	8	9	8354			100		983		::	::			
	9	5	0474			100		501	74		::			
	180 1	2	0738	••		100	••	207	138					
	2	1	1400 3854	••	•••	. 100 57	45		00					
	ا ت	٧	0004			31	45		14	<u> </u>	<u></u>			
			-		1			37473	59	47696	15			

PR0GR B SIVAS	DE	SUPER			DISTANCIAS	APLICADAS	v	OLÚ¥	IENES		
RES	_		_		TANCL	YOU				_	Observaciones
PR00	ter	rapien	des	en inonte	D187	AP.	terrap	len	desmo	nte	
							37473	59	47696	15	
3	••	••	3	3000	92	55		••	305	42	
4 5			8 10	2764 8225	100 86	34			827 934	64 41	
6	2	8694			63	66	182	67		••	
7	4	9704	.	••	100		497	04	••	••	
8 9	5 5	1246 5154	•••	••	100 100		512 551	46 54	! ••	••	
190	6	0750			100		607	50		••	
1	6	4838			100		648	38		••	
2	5	3582		••	100	1 1	535	82		• •	
3 4	4 5	5902 9942		• • •	100 100		459 599	02 42	••	• •	, , 1
5	0	2738			54	24	14	85	::	• • •	
6			4	4396	95	76			425	14	
7	.:	::	7	1916	77				554	11	
8 9	4 3	7414 353 4	••	••	72 100	95	345 335	89 34	••	••	
200	5	3582	::		100		535	82	::	• • •	
1	3	7800			100		378	00			-1
2	2	2686	••	••	100		226	86		••	<u>5</u>
3 4	0	3854	5	 1084	55 94	93	21	22	484	94	Tierra
5		•••	4	6056	98				452	64	de
6	0	1086	.		5	' 06'	0	55			
7	••	::	2	3544	91	82		::	216	18	fácil
8 9	0	1634 8438	••	••	54 100	84	8 84	9 6 3 8	••	••	
210	1	3824			100		138	24		::	escavacion
1	2	5994		••	100		259	94			à V
2	3	9974	••	••	100		399	74		••	ac ac
3 4	4	5902	••	••	100 100	••	459 481	02 74		•	or
5	5	817 4 4366		••	100		543	66	•••	••	-
6	6	4838		••	100	ا ا	648	38			
7	2	7338	••	•••	100		273	38	••	• •	
8 9	1 3	8182	•••	•••	100	1 1	181 349	82 44	••	••	
220	9	4944 6482		·	100		964	82		•	
1	6	9000			100		690	00			
2	6	0750	• •	••	100		607	50			
3	4	6656	••		100 100		466	56	••	••	
4 5	1	8816 1634			100		188 16	16 34	••	••	·
6	1	7550			100		175	50	::	•	
7	6	5664			100		656	64			
8	2	1384	••		100 100	••	213	84		• •	
9 230	2	1384 3534	••	: 1	100	••	213 335	84 34		••	
1	3	2834		:: 1	100		328	34	::	• •	
2	ŏ	3294			100		32	94			
	Ì			1		1	52644	49	51896	 63	

SUPERFICIES DE LAS SECCIONES DE LAS SECCIONES EN EN EN EN EN EN EN EN EN EN EN EN EN E		
DE LAS SECCIONES DE SI COVOLUMENTS		
A be of the part o		0
		Observaciones
BO EN EN EN EN EN EN	N onto	
desmonte desmonte	01:16	!
	1	
52644 49 5189	11	
3 4 2914 100 . 429 14 4 2 1384 60 128 30		
$+20\ 00\ 18\ 4254\\\ 00\\ 921\ 27$		1.
5 0 4416 90 39 74	1	
6 0 3294 : 100 . 32 94 .		
7 0 6122 100 61 22		
8 0 6696 100 66 96		
9 1 2002 100 120 02 240 4 5150 100 451 50	1	
240 4 5150 100 . 451 50 1 3 6366 100 . 363 66	::	
2 4 0704 100 407 04		
3 3 4238 100 342 38		
4 6 5664 100 656 64		
5 2 8014 100 280 14		
6 5 7534 100 575 34 75 333 02	1.	
1 50 00 4 0 00 4		
8 51 5054 45 2317 74		
+40 00 4 5902 50 229 51	1	Te
9 3 2834 80 262 67		T
250 2 4000 50 120 00	<u></u>	Terreno
61032 24 518	6 63	0
01002 24 0100		de
250 2 4000 50 122 00		ਛ ੰ:
1 2 2034 . . 100 . 220 34		fácil
2 2 5994 67, 50 175 46		
3 1 0206 50 2819 41 55 58 56 72		escavacion
4		38
5 0 1634 41 25 6 74	٠. ا	୍ରା <u>ହ</u> ୁ.
+70 9 8354 ·· . 50 ·· 491 77 ··		On Co
6 39 5304 .		
7 4 2914 75 321 86		
$egin{array}{c c c c c c c c c c c c c c c c c c c $		
$egin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		
260 5 0474 . 100 . 504 74		
1 5 5154 100 551 54	:	!
2 6 9000 690 00		
3 6 3194 100, 631 94		
4 7 5816 106 758 16 5 8 0174 100 801 74		1
6 8 6400		:
7 9 4622 100 946 22		
8 10 5000 100 1050 00		
المستعدد المممال المستعدد المستعدد	1	İ
9 11 4750 100 1147 50	ii .	1
270 11 6736 100 1167 36	1	i
270 11 6736 100 1167 36 1 12 0744 100 1207 44		
270 11 6736 100 1167 36	:: 	

S		SUPER	FICI	ES	σο.	·					
PROGRESIVAS	DE	LAS SI	ECCI	ONES	DISTANCIAS medias	APLICADAS	v	0F07	ENES		
3		EX		EN	TANCI	21	EN		EN		Observaciones
PRO		aplen	des	monte	DIS	AP.	terrapi	en	desmo	nte	,
-				<u>_</u>	<u> </u>		<u> </u>	ı—ï		' 	1
3	8	5502			100		82897 855	84 02	52024	97	
4	8	0174			100		801	74			
5	5	9942	••		100		599	42	'	• •	
6 7	7	9000	••	• • •	100		706		•••	• •	
8	5	4366		::	100 100		690 543	66	••	••	[
9	4	5150			100		451	50			
280	1	7550		••	73	07	128	24			
1	• :	3500	2	9025	42	01	•:	• •	121	93	
2 3	5 3	3582 0750	••	••	84	92	455	02		• •	
4	3	9246		••	100 100	! ::	307 392	50 46		••	
5	4	3656			100		436			\	
6	4	7414			100		474	14			
7 8	4	1438		••	100		414	38	•••	••	
9	4	2174 3656		- •	100 100	i ••	421 436	74	•••		
29 0	5,	2022	::		100		520	56 22			
1	4	5902			100		459	02			Te
2	1	5054			100		150	54			Terreno de
3 4	1 4	2606 3656	••	••	100	· ••	126			• •	en
5	2	2034			100 100		436 220			• • •	0
6	ī.	8816		·	100		188		':		le
7	4	5150			100	٠!	451	50			facil
8	2	80!4	••	••	100		280				2.
9 300	1	1400 3214		••	100	i				• • •	e
1	4	9704		••	100 100	ا: ۱	132 497			•••	escavacion
2	6	6494			100		664		::	::	Va
3	. 5	7534			100	١	575	34		١	<u> 2</u> .
4	6	2376	••	••	100		623			٠.	Ë
5 6	7	323× 1534		••	100 100	1 1	732 715			••	
7	4	2914	::		100		429	14	::	٠٠.	
8	1	3214			72	11					
9	· <u>·</u>	:: .	2	4321	32	15			78	19	
+40 310	7	4954		••	45	74	342			••	
1		5674	0	4044	76 53	55 45	119	98		60	
$\mathbf{\dot{2}}$.	ŏ	3321	52	18	i .: i		21 17	62 33	
3	1	2606			97	82	109	31	*'		
4	5	2300			99	38	524	73			
5 6	:;	1400	0	3321					1	00	
7	1	1400 2174			97 100		111 421		••	••	
8	7	4954			100		749	54	•••	• •	
9	7	5816		1	100		758	16			
320	8	2824			100		828	24			
1	21	3486		•••	94	24	2011	89		<u></u>	
	ľ .	li li					104416	27	52265	04	
		•		•			III	~	- V	VI	1.

SV		SUPER		1	A8	92					
PROGR es IVAS	DE	LAS SI	ECCI	ONES	DISTANCIAS medias	APLICADAS	V	OLUX	IENKS	_	Observaciones
)GR!		EX		EN	STA me	5	RN	-	BN		Ouser vacionics
PR	ter	rapien	des	monte	Ä	₹	terrapi	en	desmoi	nto	
					1				1		
1	0	3294			63	63	123222 20	31 96	55202	56	
2			i	4376	59	22			85	13	·
3	1	0802			77	15		34		•.	
$^{4}_{+25}$	1	0206	8	4600	51 48		52	97	4:16		
7-25 5		••	1	9689	49				97	93 17	
6	4	8174			88	15	424	65		•	
7	1	3214			70	54	93	21	••	••	
8	.:	9004	2	7449	50			74	137	49	
9 380	2	8694 5150		::	79 100		227 45!	74 50		••	
1	6	2376	::		100		623	76	::		
2	3	4944	.		100		349	44		••	
3	3	7800	••	•• !	100		378		1	••	
4 5	2 4	5994 0704	••	•• ¦	100 100		259 407	94 04	! ••	••	
6	6	6494			100		664	91	1	••	
7	6	4838			100		648	38			
8	7	2384		••	100		723		••		Te
9 390	1	3214 8182	••	••	100		132 181	14 82	•••	••	7
1	ō	9024			100		90	24		••	erreno
2	1	8816			77	12	145	11		• • •	1
3		::	2	2769	66				151	25	de
4	0	2184	••	••	56	45	12	33	••	••	fácil
5 6	1 3	6296 1442	'	••• [100 100	::	162 314	96 42	•••	••	Ë
ř	4	8174		•••	100		481		::	••	es
8	2 3	5994			. 100		259	94			escavacion
9	3	3534		••	100	· · ·	335	34		• •	Va
490 1	3 5	4238 2022	••	• • •	100 100	::	342 520	38 22	••	•	Ci O
2	2	6664	::	••	100		266	64			3
3	0	2184			100		21	84	١		
4	0	9024			100	••	90	24	. ••	••	
5 6	2	7338 0062	••	••	100 65	22	273 196	38	••	••	
7		0.702	9	5784	84	78	190	00	812	06	
8			15	6024	100				1560	24	
9	•••		2	0456	100			••	204	56	
410		9720	ᅵ이	8424	80	77	,	0.0	68	04	
$\begin{array}{c c} 1 \\ 2 \end{array}$	0	2738 2184	•••		69 53	23 18	18 11	96 61	:	•••	
3		-101	4	8561	84	64	· . ·		411	02	
4	1	0802			62	18	67	17		••	
5	1	2606	••		100		126	06		••	
6 7	2 2	0738 3342		•••	100 100	• •	2··7 233	38 42		••	
8	2	3342		••	100		233	42	I :: I	••	
9	2	3342		••	100		233		••		
		1		ļ	İ		100500	5	50100	4-	
ì	, ,	11	, ,	i	ŧ	•	133590	26	59136	45	

5											
88	ı	SUPER			A 8	œ					
PROGRESIVAS	DE	LAS S	ECC	IONES	DISTANCIAS medias	APLICADAS	V	OLÚY	IENES .		
24			`		TANCI	S.		$\overline{}$	11		Observaciones
g	٠.	R2		EN	ST.	PL	EN		EN		
Æ	ter	rapien	de	smonte) A	~	terrapi	en	desmo	nte	
			1		Ì	ī	ll I		i i		
						1	133590	26	59136	45	
420	3	0750	••	••	100)	307	50		• •	
1	3	4238	• •	••	100		342	38		••	
2	3 2	9974	••	••	100		399	74	••	••	
3 4	5	5994 2800	• •	•••	100		259 528	94 00		••	
5	7	5816	••		100		758	16		••	
6	5	0474			100		504	74			
7	2	4000			100		240	00			
8	5	2800			100		528	00			
9	6	5664			100	٠. ا	656	64]		
430	4	9704	• •		100		497	04		••	
1	7	8422	•••	••	100		784	22	•••	• •	
2	9	1854	••	••	100	<u> </u>	918	54	••	• •	
3 4	10	3086 0238	•••	••	100	<u>'</u>	1030	86		• •	
5	10 11	5742	••	• • •	100 100		1002 1157	38 42		••	
6	6	0750		••	100	::	607	50		•••	
7	4	7414			100		474	14	::	i	_
8	5	7534			100		575	34	! ::		7
9	6	3194		••	100)	631	94			ř
440	3	0062			100	۱. ا	300	62			eg Eg
1	2	7338	• •	••	100)	273	38		• •	Terreno de
2	5	5154	• •	••	100		551	54	••	• •	de
3 4	6 3	4838 2834	••	• • •	100 100	NI .	648	38	••	••	l .
5	2	7338		••	100		328 273	34 38	••	••	facil
6	3	1442		••	100		314	42	••	••	_
7	1	8182			100		181	82			escavacion
8	3	1442			100	:	314	42			86
9	3	0750			100	۱	307	50		٠.	Va
450	3	0750		••	100		307	50		• .	당.
1	3	4238		••	100		342	38		•	ă
2 3	0	4982	•••	••	100	<u>'</u> ··	49	82		• •	
4	2 1	1384 3824	••	• • •	100		213	84		••	
5		3024	7	0136	88	11 89	84	48	623	44	
6		:. I	11	6049	100		1160	49	020	***	
7			8	1849	77		1100	70	632	20	
8	5	3582		••	57	37	307	40		•••	
9	••	••	2	9816	59	29	il		176	78	
460	0	2738		••	56			36	•.	••	
1	0	2184	•••	••	100	· ·	21	84	••	• •	
2	0	7854	••	••	100		78	54	•••	••	
3 4	0	4416 9454	• •	••	100 100	NI .	44 194	16	••	• •	
5	2	9376		••	100	d in	194 293	54 76	••	• •	
6	4	8938	•••	::	100		489	38		•	
7	5	6738			100		567	38	::		
8	6	4014			100	۱.,	640	14			
9	7	5816			100)	758	16			
	{	1				1		_			
1	i i	1	i j	l	i.	i	154857	71	60568	87	

PROGRESIVAS	I	FICIES EGCIONES	NCIAS lias \DAS	VOLUX	IENES	
PROGRE	кя terrapien	en desmonte	DISTANCIAS medias APLICADAS	ยห terraplen	EN desmonte	Observaciones
470 1 2 3 4 5 6 7 8 9 480 1 2 3 + 42 4 5 6 7 8 9 490 1 2 3 4 5 6 7 8 9 500	6 9000 1 7550 0 8438 4 8938 5 2890 15 0144 9 8354 0 1634 0 4416 4 9704 13 8314 15 0144 14 5800 8 4606 11 5742 12 3782 11 3762 7 0686 0 9614 1 2606	1 9689 2 2769 3 6216 5 9624 11 5064 10 2441	100 95 7 85 68 15 88 70 61 30 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100 100	983 54 8 99 3 47 304 69 1383 14 1501 44 1458 00 846 06 1157 42 1237 82 1137 62 706 86 96 14 110 84 	32 92	Terreno de fácil escavacion
500 1 2 3 4 5 6 7 8 9 510 1 2 3 4	0 1634 0 9024 	3 7836	65 38 84 62 100 90 48 93 51 07 100 100 100	15 87 75 21 283 76	185 13	

PROGRESIVAS	ı	SUPER LAS SI			DISTANCIAS medias	DAS	V	OLUX	IRNR2		
GRE		EN	Ì	BN	TANCI	APLICADAS	EN			<i>\</i>	Observaciones
PRC		raplen	des	monte	DIS	ΑP	terraple	en	desmoi	160	
5 6 7 8 9 500 1 2 3 4 5 6 7 8 9 530 1 2 3 4 5 6 7 8 9 550 1 2 3 4 5 6 7 8 9 550 1 2 3 4 5 6 7 8 9 560 1 2 3 4 5 6 7 8 9 5 6 7 8 9 5 6 7 8 9 5 6 7 8 9 5 6 7 8 9 5 6 7 8 9 5 6 7 8 9 5 6 7 8 9 5 6 7 8 9 5 6 7 8 9 7 7 7 8 9 7 7 7 8 9 7 7 7 8 9 7 7 7 7	97779979 107610361377.334.777822442221122334557778871122223302000	7416 9296 4954 7416 8422 3696 5962 7550 5664 1184 2136 9842 3056 5816 0750 3656 4954 6682 3714 8694 2174 6664 1388 0206 5326 0062 6656 5150 3582 0686 5150 3582 0686 5150 328 8014 4000 7082 7274 	6	7689	100 100 100 100 100 100 100 100 100 100	34 66	172402 974 792 749 974 936 1059 775 656 1011 321 698 1330 735 288 322 596 766 837 286 4213 102 253 300 466 551 451 551 555 706 706 755 706 755 706 766 766 837 286 421 266 213 300 466 551 451 551 551 551 551 551 551	97 16 96 16 16 22 96 50 64 43 62 62 62 63 64 64 64 64 64 64 64 64 64 64 64 64 64	65317	09 07 69	Terreno de facil escavacion

•

PROGRESIVAS	SUPERFICIES DE LAS SECCIONES EN EN				DISTANCIAS	20	APLICADAS	vo	ונטא	EXES		
SES					N. Y	mediau	5					Observaciones
98		BN .		EN	18	Ξ	2	RN	į.	EN		•
PR	ter	aplen	des	unonte	Ā		<	terraple	n	desmon	te	
	1	i	1 1		i		1					
		Į.			1		i	195647	31	65868	77	
5	8	0174				100	• •	801	74		• •	
6	16	1214	••			100,	• •	1612	14	•••	• •	ĺ
7	23	6544				100	• •	2365	44		••	i 1
8	21	7262		••		100,	••	2172	62		• •	
9	5	0474	•••	•••		100	• •	504	74	i I	• •	
570	6	4838	••	•••		100, 100:	• •	648 758	38 16		••	
. 1		5816				100	• •	1021	34		• •	
$\frac{2}{3}$	10 11	2134		••		100	• •	1127	76		•••	1
4		2/76		••		100		1011	84			
5	10 4	1184	••	••		100	• • •	451	50	::		
576	9	5150 5550,		• •	1	86	75	828	90	!		•
$+73^{\circ}50$	26	1938]	••	1	50		1309	69			1
577	6	9842				63	25	441	75			1
8	10	1184			1	100		1011	84	!		1
ğ	8	0174				100		801	74	i	·	1
580	11	5742				100		1157	42			¦ ⊢]
1	11	7734				100	• • •	1177	34		•	Terreno
2	10	6926	١		١.	100		1069	26	!		re
3	12	5822			l	100		1258	22			'n
4	13	4102			1	100	• •	1341	02		• •	
5	15	4536		• •	1	100		1545	36		• •	de
6	16	5726		••	1	98	77	1636	88		::	₩.
7	· <u>-</u>	••	0	6225		23	76	1 :		14	79	facil
8	7	4094	••	••	1	77	47	574	01	••	• •	
9	9	1854	••	••		100	• •	918	54		•••	escavacion
590	7	3238	••	••	1	100	••	732	38 54		• •	Ca
1	12	1754	• •	••	1	100	••	1217 1299	38	'	• •	R.A
2	12	9938	١.٠	••		100 100	• • •	1207	44	١	• •	<u> 2</u> .
3 4	12 16	0744	'''	••		100	• •	1623	38			Ö
5	12	2338 5822	۱۰۰۱	••		100	••	1258	22			İ
6	16	2338	••	••		100	•••	1623	38			
7	13	9374	••	••		100	·	1393	74	!		1
8	5	4366				100		543	66	i .		
ğ	7	3238				100		732	38			!
600	7	0686			1	100		706	86	i		
î	7	0686			1	100		706	86			
2	3	7800				100		378	00			1
3	4	5150			1	100	:		50	••		
4	4	2914			1	82	53	354	17	l •:	••	1
5			2	9816	1	67	47	••	• •	201	17	1
6			2	3544		100	••	••	•	235		i
7	••		2	5881	1	100		••	••	258	81	
8	••		0	9161		100	••	l j	••	91	61	
9	••		3	9464		100		1 !	• ••	394 74	64 88	ļ
610		0004	1	0641	į.	70	37	7,1	86	'4		
1	0	9024	•	••	i i	79 100	63	71 363	66	'	• •	1
2	3	6366 1442	i ••	••		100	••	314	42	:	••	
3	3	1442	••	••	1	100	••	,14			<u></u>	
		1	. }		1	- 1	!	238173	77	67140	11	1

IVAS	DE	SUPER			CIAS	DAS	v	OLU 7	ENES		
PROGRESIVAS	teri	ви raplen	des	EN monte	DISTANCIAS	APLICADAS	EN terrapl	en	EN desmo	nte	Observaciones
45678901234567890012345678900123 6412345678900123 6512345678900123	2 3 3 3 · · · · · · · · · · · · · · · ·	1384: 3534: 3534: 4438: 4416: 6296: 4416: 1384: 4014: 8162: 4606: 4042: 9938: 5822: 1534: 0938: 8864: 6494: 6664: 7894: 0704: 5502: 5994: 0704: 6366: 0474: 5550: 7274: 5560: 6696: 7800: 7082: 5664: 1442: 5642: 5642: 5642: 5642: 5642: 5642: 5642: 5642: 5642: 5642: 5642: 5642: 5642: 5642: 5642: 5642: 5642: 5642: 5644: 5642: 5642: 5642: 5642: 5644: 5642: 5642: 5642: 5644: 5642: 5644: 5642: 5642: 5644: 5642: 5644: 5642: 5644: 5642: 5644: 5642: 5644: 5642: 5644: 5642: 5644: 5642: 5644: 5642: 5644: 5642: 5644: 5642: 5644: 5642: 5644: 5642: 5644: 5642: 5644: 5642: 5644:	1	7400 3625 4044 7025 7836 0169 3544 9400 2776 0241 3625 4476	100 100 86 23 90 100 81 51 67 100 100 100 100 100 100 100 100 100 10	48 42 10 25 36 39 37 96 27 73 85 15 1 87 13	1040 1299 1258 715 909 1088 664 266 1078 1237 737 192 407 363 347 38 72 55 66 378 370 656	00 82 64 75 43	69 	80 44 00 76 41 00 	

PROGRESIVAS	DE	SUPER LAS SI			DISTANCIAS	8	SVO	v	OLUX	IENES		
JRES	 				LAN	medias	APLICADAS				_	Observaciones
PR0	ter	en raplen	des	en monte	DIS	=	APL	terrap	en	desmoi	n te	
							<u></u>	25,000	-	71010	٠,,	
4	0	0542				57	14	256028 3	10	71019	26	
5	3	7800	•••	••	1	100	••	378	00			
6_7	5 4	5944 5902	••	••		100		559		••	• •	
8	5	9136				LuO 100		459 591		::	•	
9	6	2376	!			100		623		1 1		1
670	7	8422	••	••] 1	100		784	22			j
${\overset{1}{2}}$	8	7302 2376	••	••		100		873		•••	• •	
3	წ 7	6682		••		100 100	•	623 766		::	•••	
4	5	8334		••		100		583		::	;;	-
5	3	0094		••]	100		200	94			
6 7	3 5	2834	•	••		100	• •	328		• • •	• • •	
8	5	3582 6738		•		100. 100		535 567		•••		
9	5	1246		•		100		512		• • •		
680	7	8422	• •	• •] 1	100		784	22			
$egin{array}{c} 1 \ 2 \end{array}$	5	5154	••	••		100	• •	551	54	••		
3	8	3714 9704	• •	• •		100 100	••	837		• • •	••	er
4	6	9842	• •	•		100	•	497 698			٠.	Terreno
5	5	7534				100		575			::	j o
6	7	5816	• •	• •		100	. ••	758	16	•••		de
7 8	9	1854 1634	• • •	••		100	••	918			• •	1
9		5994		••] :	100 100	• •	16 259			::	facil escavacion
690	2 3	4238				100		342				
1	4	2914	• •	• • •		160	• •	429	14		••	ŠC
2 . 3	3 5	$\frac{1442}{1246}$	•••	••		100	••	314		1	• • •	av
4	2	2686		••		100 100	• •	512 226		••	••	ac.
5	2 3	2834		•		100		328				0
6	4	0704		••		100		407	04			
7 8	4	5902	•••	•••		100	• •	459			• •	
9	3	8938 4238	•••	••		100 10 0	• •	489 342			••	
700	4	7414				100		474				
1	7	1534	• •			100						
2 3	9	0938	•••	• •]	100		909	38		٠	
3 4	11 14	2776 3646	• • •			100	••	1127		••	• •	
5	15	8976		••		100 100		1436 1589	46 76		•	
6	11	5742				100	,.	1157	42	::	•	
7	5	9136	• •		1	100	•••	591	36			a a
8 9	8 9	8206 7416	••	••		100	••	882			• •	1
710	6	2376	• •	::		100 100	•	974 623	16 76	'	• • •	
1	6	3194		•••		100		631	94	::		
2	β 3	9842			1	100		698	42			
3	3	0062	••	••	1	100	• •	300	62		<u></u>	
		Į						≀ ∙286280	19	71019	26	
					•				201	,	- U	•

SIVAS	DE	SUPER LAS SI			CIAS	DAS	v	0LU)	ienes		
PROGR E SIVAS		RN		EN	DISTANCIAS median	APLICADAS	EN	- î	EN	,	Observaciones
E I	ter	aplen	des	smonte	🛱	<	terrapi	en	desmo	nte	•
Ī		1	1	1		1	i i	Ī			
		0.504					286280	19	71019	26	,
. 5	3 7	3534 1534	•••	.	100	• • •	335	34		••	
. 6	5	7534			100 100		715 575	34 34		• •	
7	6	2376			100		623	76	::	• •	
8	5	7534,			100		575	34		• •	
9	9	7416			100		974	16			
720	9	0024			100		900	24			
1	7	7550	• •		100	• •	775	50			
2	8	7302	• • •		100	• •	873	02			
3 4	9	1854	• •		100	•••	918	54		• •	
5	4	1854 8938		• • •	100 100	• •	918	54	・・	• •	
6	8	7302			100	• • •	489 873	38 02		••	,
7	4	9704			100		497	04	::	••	
8	2 3	4662			100		246	62	::		:
9	3	0750			100		307	50			
730	7	9296		•••	100		792	96			
1	4	4402	• • •		100		444	02			<u> </u>
$\begin{bmatrix} 2 \\ 3 \end{bmatrix}$	3	4238	• • •	••	100	••]	342	38		• •	Te.
4	$\frac{2}{3}$	7338	• •	•••	100		273	38		• •	Terreno
5	3	4944 7082			100 100	••	349	44		• •	en
6	4	4402			100	•••	370 444	82 02	••	••	
7	4	3656			100		436	56	• •	•	de
8	2	8694			100		286	94			
9	2 3	4238			100		342	38			facil
740	4	4402			100		444	02			-
1	5	2022	••	••	100	• • •	520	22			e s
2 3	6	9842	••	••	100	••	698	42		• •	ca
4	3 6	1442 3194		•••	100 100	• •	314	42	••	• •	escavacion
5	6	6494	•		100		631 664	94 94		••	cio
6	- 3	8694		::	100	•••	286	94	١	••	Ď
7	- 2 7	4094			100		740	94	::	• •	
8	6	9842			100		698	42			
9	4	0704			100		407	04			
750	6	3194			50		315	97			
							306685	04	71019	26	
750	6	3'94			50		915	97			
	7	0686	:		100	••	315 706	86	''	••	I
2	6	4838		• • •	100		648	38		• •	
3	4	5150			100		451	50	::	• •	
4	3	4238	ا…ا		100		342	38	! ::	•	
5	3	8522			53	58	206	40			
-17m4()	· · <u>· </u>	•.	7	2809	25	88	'		188	43	
6	5	7534	.:	7689	66	76	384	10			
7	5	4366	0	7689	7	69	522		5	93	
	. al	4300		_ 1	96	07	1 5227	29	1		
8	١	200	l	•	"	01	i			<u></u>	

SIVAS		SUPER LAS SI			ICLA8 ias	ADAS	v	OLÚ)	IBNES		
PROGRESIVAS		en raplen	de	en imonte	DISTANCIA8 medias	APLICADAS	en terrap	len	en desmo	nte	Observaciones
9 760 1234 567 89 7701 2 3 4 567 89 780 123 4 5667 89 780 123 4 5667 89 800 1234 567 89 800 1234	23 23 3 11 10 0 35 11 35 34 45 55 66 19 35 	3342 9246; 0738 0750 2800 4438 2002 4238 5674 0802 9614 6122 1442 4366 6296 9974 4366 3582 2136 2136 4366 3582 2136 4366 3582 2136 4366 3582 2136 4366 3582 2136 4366 3582 2136 4366 3582 2136 4368 4368 4368 4368 4368 4368 4368 4368	1	4376 4376 3321 8424 1484 4769 7400 4769 2764 7400 1225	100 100 100 100 100 100 100 100 100 52 54 50 56 89 100 100 100 100 100 100 100 100 100 10	29 04 30 36 24 77 50 85 48 28 89 50 34 66 620	307 528 144 120 303 127 108 93 54 314 543 353 145 239 543 353 145 239 78 917 2414 273 200 342 34	92 42 46 50 00 38 50 00 57 02 47 66 66 66 66 66 66 66 66 6	71213	42 04 40 63 42 	ion

PROGRESIVAS	DE	SUPER			DISTANCIAS medias	APLICADAS	V	OLÚ X	IENES		
IS I		-	-		TANCI	7	/	_		_	Observaciones
쿒		RN		EN	T S	3	EN		EN		
2	ter	raplen	des	monte	918	₹	terrapl	en	desmo	nte	
		- apica			<u> </u>	. !	1		!!		
							201202	5.7	73638	95	
-		0704			100	1	321803 407	51 04	19090		
5 6	4	0704 2174		•••	100 100		421	74			
7	4 5	7534		••	100		575	34			
8	4	5150		••	100		451	50			
9	4	5150			100		451	50			
810	5	4366			100		543	66			
ĭ	7	2384			100		723	84		• •	
$ar{2}$	7	32 38			100		732	38	••	• •	
3	6	5664		••	100		656	64	•••	•••	
4	5	2022	• •	••	100		520	22	••	• •	
5	5	8334	• •		100		583	34	••	• •	1
6	3	2834	• •	••	100		328	34	•••	••	
7	5	9942	• • •	••	100		599 599	42 42	•••	• •	1 1
8	5	9942	• • •	••	100 100		535	42 82	:		
9	5	3582	•••	•••	100		681	62		• • •	
820 1	6 6	8162 0750	•••	••	100		607	50)
2	7	4094	• • •	••	100		740	94			
3	4	5150			100		451	50			Terreno
4	5	5154			100		551	54			Ť
5	6	1562			100		615	62			, en
6	2	4662			100	1	246	62		• •	•
7	9	0024			100		900	24		••	de
8	10	1184			100		1011	84	••	••	
9	5	4366		••	100		543	66	••	••	fácil
830	9	0024	•••	••	100	••	900	24	•••	• •	==
. 1	4		• •	••	100 100		436 181	56 82	••	••	es
2	1			••	100	1 1	280	14		••	escavacion
3 4	2 3	8014	:	••	100		321	36			≨
5	3	2136 4000		••	100		240	00			[2 .
6	2 4	5902			100		459	02			
7	5	4366			100		543	66			
8	3	9974			100		399	74			
9	3	9974			100		399	74		• •	
840	5	5154	••		100		551	54		••	
1	5	8334			100		583	34	•:	•••	
2	12	3782	•••	••	100		1237	82	:	••	
3	12	8904	$ \cdots $	••	100		1289	04		•••	
4	13	8314	• •	•	100 100		1383 1351	14 50		•	
5	13	5150		••	100		1415	04		•••	
6 7	14 14	1504 4722	• •	••	100		1447		::		1
8	12	9938			100		1299	38	::		
9	12	4800			100		1248	00			1
850	10	7894			100		1078	94			İ
1	9	0938	::		100		909	38			ļ
$\hat{f 2}$	ŏ	7274			100		72	74			
3	3	4238			100		342	38		•••	1
4	8	1938		• • •	100		819	_38	<u></u>	<u></u>	i
						1	04-4		79490	0.	
		- 1	I i	, ,	н	ı	345475	91	73638	95	1

PROGRESIVAS		SUPERI			DISTANCIAS	APLICADAS		V0	רמא	BNES		
3					TANCI	2	^		- 		_	Observaciones
ж06	l	N I		EN	ISI.	APL	l	RN	_	RN January		
죠	terra	aplen	des	nonte	A		1	terraple	n	desmo	.te	
		li	1		1	1	11.			7000 0		
5	9	1854	1		10		11	45475 918	91	73638	95	
6	9	5550		• •	10		11	955	54 50	••	• •	
7	11!	7734			10		11	1177	34			
8	8	8206			10		11	882	06			
9	10	8864		••	10		11	1088	64	••	• •	
869	9	9294		• •	10		-11	992	94	••	• •	
$egin{array}{c} 1 \ 2 \end{array}$	8	1054		• •	10		71	810	54	•	• •	
3	5	4954 1246		••	10		11	749 512	54 46	••	• •	
4	4.	2174		••	10		11	421	74	• • •		
5	4	4402			10		н	414	02			!
6	6	0750			10		H	607	50	••		
7	6	5664			10		.	556	64		٠.	
8	7	5816		• •	10		.	758	16		٠٠	
9	5	0474	••	••	10		$\cdot \parallel$	504	74	• • •	• •	i
870 1	8	5502 2376	*	• •			Ш	855	02	•••		
2	5	3582	•	• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •			11	623 535	76 82	• • •		
$\bar{3}$	5	7534				00	Ш	575	34	::	::	1
4	7	2384	::			00 .		723	84			Terreno
5	7	7550				00 .	.	775	50		١	l e
6	8	0174			10	00".	$\cdot \ $	801	74		٠.	00
7	8	4606		· ·		00, .	$\cdot \ $	846	06			de
8 9	8	3714	•••	••		00 .	- 11	837	14		١.,	1
880	3	9974 0024	•			00 . 00 .	۱۱.	399 900	74 24	•.•		fácil
1	8	7302	1	::		00 .	1	873	02	••	::	
$\dot{2}$	9	2774	::			00 .	.	927	74			es
3	8	0174				00 .	.	801	74			escavacion
4	8	6400				υο .	$\cdot \ $	864	00			1 va
5	8	5502				00 .	$\cdot \parallel$	855	02	••		2.
6 7	9	1854	٠,			00 .	$\cdot \parallel$	918	54	••) ii
8	10	5550 9838	• •	•••		00 . 00 .	- 11	955 1098	50 38		1	•
9	111	3762				00 :	ш	1137	62	••	1	•
890	ii	4750		::		00 .	$\ $	1147	50		1:	
1	10	50 00			1	00 .	.	1050	00		.	.
2	11	7734	II				.	1177	34			-
3	17	4894					$\cdot \ $	1748	94		1 .	
4	14	4722					·	1447	22		١.	•
5 6	15	0144 4894		1		00 . 00 .		1501 1748	94		.	• [
7	17	3738		1 ::		00 :		1737			1.	. 1
8	18	9006	JI - 1		i	ഹി		1890			1:	
9	28	4162		1	1	00 .		2841		1.	:	
900	8	64 00	W		1	00		864	00)	.	
1	43	0238	₩				!	4302			.	•
2		6802		. ••			••'	4068		- 1	.	•
3 4		3674		1		വ	• •	3936		1	.	•
*	1 20	3502	11 …			٠ ا	٠.	4035	0:	<u></u>	- -	_[
		}	ll.				ĺ	406758	63	7363	8 8	05

SV		SUPER			8	8				-	
PR0GRESIVAS	DE	LAS S	FCC!	ONES	DISTANCIAS medias	APLICADAS	V	OLUX	TENES	_	
GR.		EN]	R.N	TAI	7217	EN				Observaciones
PR(ter	raplen	des	inonte	DIS	A A	terrapl	en	desmo	nte	
		i		<u>'</u>	<u> </u>	<u>'</u>		<u>'</u>	1 1		<u> </u>
5	19	0074			100		406758	63	73638	95	
6	13 10	0974 5962		••	100 100	• •	1309 1059	74 62	••	••	
7	13	9374			100		1393	74		••	
8	13	6202			100		1362	02			
9 910	9 2		•••		100		909	38		••	
1	8	4662 8206	•	••	100 100	• •	246 882	62	•••	• •	
2	7	6682			100		766	85 06		• •	
3	7	4954			100	٠.,	749	54	:.	•	1
4	7	0686	••	••	100		706	86			
5 6	8 7	4606 0686	• •	••	100	. ••	846	06	. ••	• •	
7	6	8162	::		1 ₀ 0 100	!	706 681	86 62		• •	I
8	5	9942		•••	100		599	42	::		
9	6	9000	٠٠.		100		690	00			
920 1	6 6	6494			100		664	94	j . • •	••	
2	4	1562 5150	::	••	100 100	• • •	615	62	••	• •	
3	7	8422	::	•••	100	• • •	451 784	50 22		•••	<u></u>
4	10	5962		••	100		1059	62		•••	er
5	12	0744		•	100		1207	44			Terreno
6 7	$\begin{array}{c} 12 \\ 12 \end{array}$	7874 5822		••	100	• •	1278	74	••	•	18
8	12	9938	١::	•••	100 100		1258 1299	22 38	•••	••	de
9	10	5000			100	'	1050	00		•	
930	12	6846		••	100		1268	46			fácil
1 2	12	0744		••	100		1207	44		••	
3	6 12	9000 2766		••	100 100	. • •	690	00		• •	es c
4	12	6846		••	100		1227 1268	66 46	• •	••	escavacion
5	12	3782			100		1237	82	::		ac
6	16	8000	• • •	••	100		1680	00			or Or
7 8	18 17	4254	•••	• •	100	. ••	1842	54	••	• •	
9	24	8382 8438		• • •	100 100	• •	1783 2484	82 38	••	••	
940	25	7856			100		2578	56	::	••	
1	25	1114		••	100		251	14			
2 3	22 23	7462	••	••	100		2274	62			
+89	23	1336	8	4600	81 13		1893	72			
+96	25	3802		4000	4		103	04	114	97	
4]	7	2809	14	57			106	08	
5	19	3806		••	85	92	1665			••	
6 7	17 13	9550 9374		••	100	• •	1795	50	••	••	
8	12	0744			100 100	• •	1393 1207	74 44		••	
9	11	0814			100	• •	1108	14		•••	
950	11	9738			100	••	1197	38		•••	
1 2	12	4800		••	100	• •	1248	00			
2	10	1184		••	100	. • •	1011	84	<u> </u>	<u></u>	
	1	.					464017	55	73860	00	
								•	_		

SIVAS		RFICIES SECCIONES	CIA8 as DAS	VOLUY	ENES	
PROGRESIVAS	EN terrapien	EN desmonte	DISTANCIAS medias APLICADAS	EN terraplen	EN desmonte	Observaciones
3 4 5 6 7 8 9 960 1 2 3 4 5 6 7 8 9 970 1 2 3 4 5 6 6 7 8 9 9 90 1 2 3 4 4 5 6 6 7 8 9 9 90 1 2 3 4 4 5 6 6 7 8 9 9 1000 1000 1000 1000 1000 1000 100	8 820 9 462; 9 835; 10 308; 9 277; 11 277; 13 937; 11 081; 10 404; 8 640; 9 185; 10 596; 9 093; 10 596; 9 093; 7 755; 7 768; 7 323; 7 668; 5 673; 6 732; 7 668; 5 673; 10 506; 10 500; 9 929; 11 043; 12 175; 11 873; 12 175; 11 873; 12 175; 12 175; 13 343; 14 364; 15 123;	1	100 100	464017 55 882 06 946 22 983 54 1030 86 909 38 1217 76 1393 74 1108 14 1040 42 864 00 918 54 1082 35 801 74 810 54 855 02 810 54 1059 62 909 38 927 14 900 24 810 54 775 50 776 86 732 38 768 82 567 32 67 32	73860 000	Terreno de fácil escavacion

SIVAS	DE	SUPER			OLAB	8	DAS	v	OLÚW	IBNES			
PROGRESIVAS	ter	EN raplen	de	EN smonte	DISTANCIAS	medias	APLICADAS	EN terrap	len	EN desmo	nte	Obser	rvaciones
1000 1 2 3 4 5 6 7 8 9 1010 1 2 3 4 5 6 7 8 9 1020 1 2 3 4 5 6 7 8 9 1028+35 9 1030 1 2 3 4 5 6 7 8 9 1040 1050	155 122 100 100 99 88 22 11 33 66	1238 8904 9838 5000 0938 6482 3714 3342 9454 7082 4838 1086 2602 8894 1134 0846 1416 6864 3954 1416 6864 3954 3942 2254 0256 5486 6126 2654 1442 6738 5962 2824 8494 2824 8162 5502 8864	100 114 114 119	**************************************		50 100 100 100 100 100 100 100 100 100 1	37 63	508983 7566 1289 1098 1050 909 964 837 233 131 337 592 2 1463 4312; 1139 1952; 5456 6368 7139 1952; 1139 1952; 1453 4312; 1139 1952; 1454 13861 14126 1384 14126 14126 14126 14126 1567 1059 838 681 8567 1088 681 8567	029 04 38 00 38 2 14 22 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6 6	73876	92 111 25 221 60 222 74 84 96 56 29 96 24 84 111 	fácil escavacion	de 100 ^{tn}

	PROGRESIVAS		UPER LAS SE			DISTANCIAB	Medical A		VOI	ועט	ENES		
	2		\sim	_		AN	PLICADA	-		$\widehat{\parallel}$		-	Observaciones
	PROG		nplen		monte	DIST	APL	$\ $	EN terraple:	n	en desmon	te	
-			ſ					- ا ع	29586	64	83430	85 _\	
	9	11	9738			10	oo		1197;	38			
	1050 1	0	5150 9614	••		10		•	451	50			
	2	3	4238		::		1001		96 3 4 2	14 38			,
	3	5'	5944	$ \cdots $.	10	00¦	$\cdot \cdot $	559	44		••	
	4 5	4 3	6656 5654		••				466 356	56 54	::		Te
	6	5	2800			1	00,		528	00			Terreno
	7 8	4	0704		••			$\cdot \cdot \parallel$	407	04	••	•••	no
	ĝ	2 4	1384 9704		••		A		213 497	84 04			de
	1060	4	1438			1	10	$\cdot \cdot $	414	38		(
	1 2	5	5944 4366		••		00		559 5 4 3	44 66		••	
	3	5	9136		••	1	00		591	36	::	•••	
	4	5	2022	•••	••	1	00		520	22		• •	sca
	5 6	5	7534 2800			1 1	.00¦ .00,		575 528	34 00		•••	escavacion
	7	4	4402			1	00		444	02			Ci.
	8 9	5 3	2800 9974				00		528 399	00 74	••	•	=
	1070	3	9974			ll i	00		399	74	::	• •	
	1	3	9246	∥	•	1	100	••	392	46		• •	
	2 3	1 0	9454 7854		••		100		194 78	54 54	••	• •	İ
	4	ŏ	1634			.]	75		12	26	::	••	!
	5 6	3	 9974	0	i).	27	28	•••		13	01	1
	7	3	7800			1 1	97	72	390 378	63 00	::	• •	
	8	5	2800			1	100		528	00			\ <u>-</u>
	9 1080	5	6738 8334	•	•••		(0) 100	•••	567 583	38 34		•	l'osca.
	1	8	6400				100		864	00	::	••) g
	2 3	5	7534	di.		1	100		575	34 13	•••	••	(eg
	4		4982	4	028		58 91	48 52	29	13	368	65	[<u>6</u>
	5	٠	••	3	2136	3 1	100				321	36	vac
	6 7	'	• •	8 7	3681 1916		100 100	••	••	•	836 719	81 16	or Or
	8		• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	6	572		100				657		2
	1000		••	5	1084		100	• • !	•••	••	510	84	ğ
	1090 1			2	5100 7689		100		::	::	251 76	89	ੀਨ'
	2			0	1		66	67		•	31	79	Ö
	3 4	0 5	329- 594-		1	.	83 100	33	559	45 44	1	٠٠	,
	5		4894				100		1748			::	1
	6 7	23	004:	2∥	••	11 :	100		2300	42			Terreno de fác
	8	27	0182 4438		1		100 100		2701 144	82 38		· ·	escavacion
	Ü	1	1200	1	"	1	-50	- 1				<u> </u>	·
			l	ч	1	11		I	652282	47	87217	57	1

1	FICIES ECCIONES	TANCIAS medias LICADAS	VOLÚM	EN BS	
en terrapien	BN desmonte	DISTANCIAS medías APLICADAS	en terraplen	EN desmonte	Observaciones
1 2606 3 8522 5 0474 7 9296 12 9938 9 4622 7 2384 7 5816 8 3714 5 8334 6 5664 		100 100	652282 47 126 06 355 22 504 74 792 96 1299 38 946 22 723 84 758 14 583 14 583 34 653 23 226 75 873 02 1207 44 1383 14 1187 34 1187 34 1187 34 1187 34 1187 34 1187 34 1248 00 1278 74 49 82 321 36 653 76 575 34 591 36 414 38 429 14 740 94 575 34 552 00 286 94 656 64 698 42 607 50 1078 94 946 22 1030 86 810 54 640 14 1069 34 1021 34 520 22 378 00 1078 94 1021 34	87217 57	Terreno de fácil escavacion

.≱S		SUPER			DISTANCIAS medias	18		N 171	ENES		
PROGRESIVAS	DE	LAS SI	SCCI	ONES	STANCI medias	APLICAD.\S	V				Observaciones
GE CE	ĺ	EN		EN	T. A.	77	EN	ľ	KN		0 0001 1 0000000
PRO		aplen	des	monte	ă	A	terrapi	en	desmor	te .	
	<u> </u>	i	1		l	1	686315	13	91938	29	
. 9	14	2574			100)	1425	74	91930	40	
1150	11	8734			100)՝ ••	1187	34		••	
1	8	7302	••	••	100)	873	02		••	
. 2	11 7	2773 40 9 4	::	,	100) 	1127 740	73 94		•	
4	7	6682			100	j	766	82			
5	8	3714			100),	837	14		••	
6	9	0024	••	· · . I	100)	900	24	••	••	
7 8	8 7	9114	••	•••	100)	891 732	14 38	••	•	
9	7	3238 9296	•		100 100)	792	96	::		
1160	7	0686			100	j	706	86			}
1	7	3238			100)¦	732	38	••	• •	
2	4	5902	•••		100		459	02		• •	
3 4	5	9942 4366		• •	100 100)	5 9 9 543	42 66	::	••	
5	5 2	4662			100	\mathbf{j}	246	62		•	ł
6	1	2002	••		100)	120	02		••	
7	1	5674	••		100	9	156	74	••	••	1.
8 9	2 2	6664	•••	•••	100 100)	266 273	64 38	•••	• •	Terreno
1170	3	7338 6366			100		363	66			77
1	2	8694			100)	286	94			Ö
2	2 2	8694			9	l 23	261	78		<u>::</u>	1
3	::	••••	0	9900	20	3 01 2 76		::	25	75	pedregoso
4 5	1 2	0802 4000	•		100)	89 240	40 00		••	re
6	2 5	0474		::	100	$0, \dots$	504	74			OC C
7	5	0474			100);	504	74		••	8
8	5	4366	••	••	100	Ç;	543	66	••	••	2 *
9 1180	7 6	4094	•••	•••	100	. ·	740 656	94 64	••	••	fuerte
1	9	5664 6482	<i>"</i>		100)	964	82		•	6
2	14	0438			100),	1404	38			
3	17	9550	••	•••	100)¦	1795			••	
4	17	3738	•••	••	100 100	∤ …	1737 1404	38 38	••	••	1
5 6	14 13	0438 3056			100)) 	1330	56	':		
7	8	2824			100)	828	54		• •	İ
8	6	0750			100);	607	20		• •	
1100	4	6656		•••	100	ረ∤ ••	466	56		••	
1190 1	2	2686	••		100 100	,	226 810	86 54	::	••	
$\overset{1}{2}$	8	1054 3714		':	100	•	837	14	::		
3	6	9842			100)	698	42			· ·
4	10	3086		•••	100	NI.	1030			••	
5	8	7302	•••		100	. 1	873 1002	02 38	••	••	
6 7	10	0238 7326		::	100		673	26	::		
8	5	2800			100);	528	00			
9	3	5654			9:	97	442	17	<u> </u>	••	
]	ļ					721549	79	91964	04	

SV/		SUPER			DISTANCIAS medias	92	· .	A		-	
Progresivas	DE	LAS S	ECCI	ONES	STANCI. medias	APLICADAS	V	OLUY	ENES	_	Observaciones
88		BN]	BN .	STA	27.10	EN.		RN		Conditaciones
8	ter	raplen	dee	monte	ā	V	terrapi	en	desmo	nte	
							721549	79	91964	04	
1200	این ا		0	6225	9	24	••		5	75	
$\frac{1}{2}$	2	5994	••		94		246	40		• •	
3	0 4	9614 8174		••	100 100	••	96 481	14 74	••	•••	
4	7	3238			100		732	38	::	•	
5	7	3238			100		732	38		••	
6	8	1054	$ \cdots $		100		810	54			
7 8	12 7	8904	••	••	100	••	1289	04	••	• •	
9	5	7550 5 944	••	••	100 100	''	775 559	50 44	••	••	
1210	5	2800			100		528	00	•	• •	
1	5	6738			100		567	38			
2	5	7534			100	••	575	34			
3 4	4	9704	••	.	100	••	497	04	••	• •	
5	5 7	4366 8422		•••	100 100		543 784	$\begin{array}{c} 66 \\ 22 \end{array}$	•••	••	
6	8	0174		::	100		801	74		• •	
7	13	6202			100		1362	02			
8	11	5742			100		1157	42			
1000	11	9738			100	••	1197	38		••	Terreno
1220 1	17 15	7216 1238	••	••	100	•	1772 1512	16 38		• •	rr
2	16	9142			100 100		1691	42	,.	• •	ğά
3	15	6750		::	100		1567	50	**	• •	1
4	14	4722			100		1447	22	::		e
5	13	2014	••		100		1320				pedregoso
6 7	9	0938 1400	••	•	100		909	38	••	• :	08
8	.2	5326		• •	160 100		114 253	00' 26		•	Š
9	ō	3854			100		38	54		• •	
1230	3	1442			100		314	42	::		fuerte
1	5	5944	••	••	100		559	44	,.		te
2 3	3	3656 6366	••	••	100	••	436 363			• •	
4	2	2686		• •	100 100	::	226	66' 86'	•••	• •	
5	3	8522		•	100		385	22		• •	
6	2	7338			100		273	38	::	•	
7	5	1246	••	-	100		512	46			
8 9	11 13	5742 9374	••		100	••	1157 1393	42	••	••	
1240	19	0202			100 100		1902	74 02	•	••	
1	18	3074			100		1830	74	::	• •	
2	15	7862			100	!	1578	62			
3	16	0094		••	100		1600	94			
4 5	15 9	6750 8354	••		100	ا ـا	1567 983	50	••	••	
6	3	5654		••	100 91	91	327	54 70		••	
7			i	0641	58				61	81	
8	••	••	8	3681	100				836	81	
1050	••	••	8	.6444	100			••	864	44	
1250	''	••	12	9036	50			<u></u>	645	18	
	1 }	j	i i		i		761227	77	94378	03	

IVAS	DE	SUPER LAS SI			SAIC	NAS	v	OLUM	(BNES		
78 SI	_	$\overline{}$	_		STANCI medias	CAL			BABO	_	Observaciones
PROGRESIVAS	terr	apien	des	en Imonta	DISTANCIA8 median	APLICADAS	en terrap	len	desmo	nte	
1250			10	0000			761227	77	94378	03	
1230			12 15	9036 9225	50 100	••		••	645 1592	18	
2			13	4121	100				1341	25 21	
3 4			5	5329	100	ī.			553	29	
5	::		3	8649 4769	100 100	• •			386	49	
6			2	5881	86	05			47 222	69 71	
7	0	6696			63	95	42	82			
8	0	6696	••	••	100		66	96			
9 1260	3 4	7800	••	••	100	••	378	00	••	٠.	
1200	4	0704 5 9 02		::	100 100	• •	407 459	04		• • •	
2	1	4438		::	100	••	144	02 38		• •	
3	2	7338]	100		273	38	''	• •	
4 5	2	2034	$ \cdots $	••	100	••	220	34		07	
6	. 0	0802 6696		• •	100 87	50	108	02	••	• •	•
7				5496	17	50 50	58	59	9	62	
8	2	1384			95	••	203	15	1		_
1070	7	0686	••]		100		706	86	••		Terreno
1270 1	11 2	9738 6664	••		100	• •	1197	38	•••	• •	776
2	2	6664		:	100 100	••	266	64	••	• •) m
3	0	7854			100	• • •	266 78	64 54		• •	
4	8	9114			100		891	14	::	•	pedregoso fuerte
5 6	10	8864			100	٠,	1088	64		٠.	re
7	12 12	0744 3782	••	••	100 100	••	1207	44	••		80
` 8	16	0094		:.	100	• •	1237 1600	82 94	••	• •	SO
. 9	15	0144		••	100	• •	1501	44		•••	ਣ
1280	11	3762	••		100		1137	62			67
1 2	9 17	0024	••	••	100	••	900	24			ē
3	16	8382 3464		::	100 100	٠.	1783 1634			• •	
4	16	6862			100	•••	1668	64 62	::	• •	
5	26	0574			100		2605	74			
6 7	22 21	3614	••	••	100	• •	2236	14			
8	17	6000 8382	• •	••	100 100	••	2160	00	・・	• •	
9	16	4594		:	100	••	1783 1645	82 94	••	• •	
1290	8	9114			100	• •	891	14	':	•••	
1	12	1754		••	100		1217	54			
2 3	6 6	5664 7326	••	••	100 100	• •	656	64		• ·	
4	1	9454		••	·100	••	673 194	26 54	・・	••	
5	4	7414			100		474	14		• •	
6	3	8522			100		385	22	::		
7 8	1	1384		••	100		213	84			
9	4	8816 9704	••	•••	100 100		188 497	16	••	••	
•	-	3104		••	100	••	49/	_04		<u>···</u>	
	l	l li	i I	į.	l i		796581	05	99176	47	

1300 L 2 L 2 L 2 L 2 L 2 L 2 L 2 L 2 L 2 L		en rapien	ı	EN	DISTANCIAS	medius	-3					
1	4			monte	=	2	APLICADAS	Rn terraple	n	EN desmon	ite	Observaciones
1	4.	Į.						796581	05	99176	47	
		0704	•••	- 1		100	• •	407	04		• •	
2 1	6	4838	• •			100	• •	648	38	••	• •	
3	10	3086	•••			100	. ••!	1030	86	•	• •	ر ا
4	4	0062 8174	::			100	• •	300 481	62 74	' ''	• •	g *
5	11	2776	:::			100 100		1127	76	•••	••	Terreno
6	8	1054				100		810	54		•	ä
7	10	5962	!			100		1059	62			
8	12	2766				91	75	1126	38			
+83 50	7	4094			1	41	75	309	34			l ID anta da ser
+93 50	8	2824	••			3	25	26	92]	••	Puente de 10 ⁿ
9	- 6'	6494	••;			5 3	25	354	08		••	
1310	10	5000	••;			100	••	1050	00	••	• •	
1	5	8334	••			100	••	583	34	••	••	
$\begin{bmatrix} 2\\3 \end{bmatrix}$	2 5	6664 7534		••		100	::	266	64	•••	• •	
+73 00	15,	5642				86	50	497	67		••	
1314		3042		• •		36	50	568	09			Puente de 30mo
+ 3 00	17	1434				48	50	831	45	• • •		1 40210 40 30 0
1315	30	1334				73	50	2214	80		•••	
+50 00	30	2784	!			50		1513	92		• •	
1316	29	5562				75		2216	72			
7	38	3954				100	••	3839	54			
8	37	1162				100		3711	62			
9	44	7338	••	•••		100	••	4473	38	•••	••	
1320	40	8456	••			100	•	4084	56	•••	••	
+21 50	68	3634 ¹ 8502			1	60	75	2634	33	•••	• •	
+31 50	56	7722		••	ļ	10	75	740	14	· · · ¦	••	Dessis de somo
2	64	2962				34 84	25	1944 5416	45 95	• •	•	Pasaje de 10 ^m o
3	45	7742	::	::		100	25	4577	42		• •	
4	58	7102				100	••	5871	02		••	
5	38	3954			ļ	100		3839	54		• • •	
6	30	27 4				100		3027	84			
7	16	2338				100		1623	38			_
8	14	2574	••			100		1425	74		• •	pedregoso fuert
1 120	9	5550	••			100	• •	955	50	·	• •	176
1330	0	6696	10	5204	ľ	54	48	36	48	1000	• •	ශ්ර
2		••	2	5324 4321		95 100	52	¦ ·•		1006 243	05 21) S (
3			6	2225		100	••	! ••	• •	622	25	
4		- ::	3	4944		100	••		• •	349	44	ii.
5			6	1356		100	•			613	56	
6			5	1929		100		·		519	29	(°
7		•.	0	9161	l	100		,	.	91	61	
8			1	7400		100				174	00	
9	••	••	8	7369		100	.		• •	873	69	
1340		••	15	7089		100		!	••;	1570	89	
- + 78 80	••	••	10	8225		89	40		••	1967	53	
-110 00	••	••	8	3681		41	77	<u></u>		349	_54	

					T					•	
Pr òches ivas	DE	SUPER Las s			DISTANCIA8 medias	SV.	v	OLUI	IENES		
. E8	-	_	~ 		TANCI	APLICADAS				_	Observaciones
\$		EN		BN	TSI m	PL!	EN		EN		
<u></u>	te	rraplen	de	smonte	I A	_	terrap	ien	desmon	te	<u> </u>
					l		862208	85	107557	53	
+95 80	23	6544			8	23	194		10.00		
2	21	4742	17		4	77	102	1 1			
+9 50	•		13	1116 5144	47 95	33 2 5	::		809 1287		
4			7	0136	100	•••			701	36	
,5	••	• •	4	6056		. :	••		460	1	
48 92 6	••		5	4476 3569	74 74	46 46		••	405 324		
10 12 7	••		4	4396	ł				443	1	
8 9	• •		4	6889	100 92	54	::		433		
1350	0	5550	ا ٠٠١		10	92	6	06	1:00	::	Ħ
$egin{array}{c} 1 \ 2 \end{array} $	••		11 17	8025 0025	96 100	54	::		1139 1700	25	Terreno
3	• •		12	9036	100				1290	36	enc
4	••		6	1356 3321	100 51	B.G	• • •	••	613	56 16	1
5 6	i	6922		0021	98	66 3 4	166	41	*'		pedregoso
7	0	3294	١	••	63	63	20	96	104	17	.eg
8	••	••	1 0	4376 8424	86 61	37 43	::		124 51	75	080
1360	1	5674			88	57	138	82			
1 2	9	8354		••	100		983 1268		••	•••	fuerte
3	12 15	6846 2334			100 100		1	34	::		6
4	15	0144			100	!	1501	44		••	
5 6	24 38	9774 0738	::	••	100 100	• • •	2497 3807		::		
7	33	3938			100		3339	38			
8	35	2334	•••	••	100 100	• • ;	3523 3554	34 42		• •	
· 9 1370	35 40	5442 0214		• • •	50	• •	2001	07	::	·	1
		1					226000		116261	_	
						m	886838	32	116361	10	
Suma total	de	tarran	len	es vidi	esmon	tee		m³	1003199	48	
	uc	terrap						""		_	
358+19 25	6	6690			88	50	590	21		۱۱	E
+82 80	28	8850		'	38	60	1114	96	••		Estacion
9+21 05 +53 75	38 56	9670 8548	::	••	37 27	90 50	1476 1563	85 51	••		8
360+13 25	83	0990			91	5 0	7603	5 6	::		F
+89 50 1+39 75	45 90		· · .	••	61 39	50	2751 1162	31 72		 - 	D
+93 25	29 2	4360 7360		·	65	50 50	179		::]	La Dormida
•						i	i		1]]	
İ		i i !					16442	23	1		<i>i</i> I
		İ.		!		j		$ \overline{} $			

SIVAS		FICIES ECCIONES	ICIAS fas DAS	AOFTIN	enes	
Progresivas	· ви terrapien	EN desmonte	DISTANCIAS medias APLICADAS	EN terraplen	En desinonte	Observaciones
599+19 25 +82 80 600+21 05 +53 75 1+13 25 +89 55 2+39 75 +92 25	5 6160 38 9675 59 4980 79 1508 98 2736 38 4488 23 1920 2 0710		88 50 38 60 37 90 27 50 91 50 61 00 39 50 65 50	497 02 1504 15 2254 97 2176 65 8992 03 2345 38 916 08 135 65 18821 93		Estacion Santa,Rosa
791+19 25 +82 80 2+21 05 +53 75 3+13 25 +89 50 4+39 75 +92 25	2 2620 25 8875 42 3190 52 3956 60 6984 29 9457 12 4880 0 4750		88 50 38 60 37 90 27 50 91 50 61 00 39 50 65 50	200 19 999 26 1603 89 1440 88 5553 90 1826 69 493 28 31 11 12149 20		Estacion Alto Verde
911+69 25 2+32 80 +71 05 3+ 3 75 +63 25 4+39 50 +89 75 5+42 25	5 9670 40 3300 62 0120 81 9378 112 0030 58 7823 35 2340 2 8690		88 50 38 60 37 90 27 50 91 50 61 00 39 50 65 50	528 08 1556 74 2350 25 2253 29 10248 27 3585 72 1391 74 187 92 22102 01		Estacion San Martin
1108+19 25 +70 17 +88 42 9+ 1 05 +21 05 +53 75 10+13 25 +89 50 1+24 475 +44 225 +92 25	2 1450 1 9075 1 3380 0 4560	2 9975 5 9950 8 7990 10 0332 10 1164 4 0667 0 4460	27 50 91 50	189 83 25 45 40 88 29 87	69 42 12 59 333 48 275 91 925 65 248 07 3 99 	Estacion Palmira

IVAS	DE	SUPER LAS S			CIAB	18	DAS	· V(ונסח	BNES		
PROGRESIVAS		EN raplen	des	EN inonte	DISTANCIAS	medias	APLICADAS	en terrapl	en	ки desmon	:te	Observ'ciones
1245+69 25 6+32 80 +71 05 7+ 3 75 +25 225 +80 975 8+39 50 +89 75 9+42 25	4 20 20 14 5	6800 4375 5310 4924 0582	30 22 13	3492 1820 8260 5390		88 38 37 27 15 76 61 39 65	50 45	414 788 778 398 78	18 89 12 54 15	2308 1353 546 100	06 10 13 80	Estacion Maipú
•								2457	88	4308	09	
1364+ 36 50	12 51	6750 0425		••		59 	50 50	754 3037	16 03	••		
4+79 00	20 8 92	9500 3362 0313	••	••		25 		35 4 212 2346	23 57 80		•••	
1365	30 209	5472 0000		••		17 	50 •••	534 3657	58 50		••	
+18 75	34 218	1325 2500		••		2 5	84	881 5639	98 58	••	••	
+57 75	44 237	5397 0000		•		52 	00	2316 12324	06 00		••	
6+11 25	53 257	4375 2500	••	••		55 	00	2939 14148	06 75		••	Estac
1366+ 96 25		0400 2832		••		83 	25	5581 19670	08 5 8		••	Estacion Mendoza
7+42 75	105 233	9175 3625	0 6 	6900 2880 		42 	00 	 4448 9 801	54 23	28 264 	98 10	ndoza
+67 25	111 13 96	0668 4080 8963	6	6900 0720 		7 	50	833 100 726	 00 56 72	5 45 	18 54 	
+73 75	108 37	7350 6088	0 6 	6900 0000 		 	75 	625 216	23 24	34 	97 50 	
								91329	48	382	29	

.

;

SIVAS	1	ECCIONES	TANCIAS	ADAS	ve)LŮV	ENES		Obset'ciones
PROGRESIVAS	EN terraplen	BN desmonte	DISTANCIAS	APLICADAS	en terrapl	en	en desmo	nte	Coset Ciones
8+13 25	110 3070 33 0000	0 6900 5 7800	 	50	91329 8107 2425	48 56 50	382 50 424	29 70 83	
+86 00	$\begin{pmatrix} \dots & \dots \\ 111 & 9625 \\ 12 & 7575 \end{pmatrix}$	0 6900 5 8600	71 	50 	8005 912	32 16	49 418 	34 99 	Estac
9+25 85	10 3125 0 7500		7	30	75 5	28 48	••		Estacion Mendoza
+75 00	20 3125 9 9720		50	00	1015 49 8	63 60	•••		n doza
1364 9+25 85	Sólido (term talud) Idem (Ider Idem (2 Ras	m Idem)	 	36	22 1110 12177	80 00 00		••	
				ms	197944	09	7503	35	

Cálculo de los metros cúbicos de balasto

Por O,m18 de altura desde el plano de formacion hasta el de colocacion de las traviesas

DE LAS	FICIES SECCIONES Traplea	DISTANC Medias apli	IAS icadas	VOLÚMEN TOTAL En terraplen				
0	9234	135788	92	125387	49			

NOTA—La cantidad 135.788 92 es la diferencia, entre la longitud total de la línea y la de los puentes.

SECCION VILLA DE LA PAZ A MENDOZA

RESUMEN DE LOS MOVIMIENTOS DE TIERRA

	V	OLUI	IENES		VOLÚMEN
	terraple:	1	. RN desmont	е	TOTAL
1ª CATEGORÍA					
Fácil escavacion					
Via general Estacion La Dormida Santa Rosa Alto Verde San Martin Palmira Balasto (en toda la seccion)	655616 16442 18821 12149 22102 286 125387	23 93 20 01 03 49	88151 1869 		
2ª CATEGORÍA				=	
Pedregoso fuerte					
Via general Estacion Maipú Mendoza	226718 2457 125684 354861		24422 4308 1326 30057	09 15	
	334001	-	30031		
3º CATEGORIA — Tosca escavable á pico					
Via general	4502	71	3786	72	
·	4302	71	3786	72	
Total del movimiento de tierra en toda la seccion de La Paz á Men- doza	_	_		m³	1334034 4

SECCION DE SAN LUIS A MENDOZA

RESUMEN DE LOS MOVIMIENTOS DE TIERRA

	VOL	UMB	N TOTAL
	En terraple	n	esinonte
SECCION DE SAN LUIS A LA PAZ 1ª Categoría de tierras—Fácil escavacion	1507987 56868 914 82 57218	57	
SECCION DE LA PAZ A MENDOZA	1713556	50 ——	
1ª Categoría de tierras—Fácil escavacion	940826 384918 8289 1334034	37 61 43 41	
Total		ms	3047590 91

·COMPUTOS METRICOS

DE LAS ALCANTARILLAS

	e las	Di	MENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UKIDAD ME	Parciales	TOTALES
Alcantarilla de bóveda							
Luz 2m50—Hectómetro 1,20							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2 4	11 9 5 0 85	1 30 0 30	1 00 1 00	m³	31 07 1 02	32 09
Muros de ala	4	5 40	0 65	1 00		14 04	
>	4	4 80	0 75	1 00	,	7 20	
Refuerzos	4	1 50	0 08	1 00	,	0 48	
>	4	$\frac{3.00+2.90}{2}$	0 16	1 00	,	1 89	
, ,	4	1.40 + 1.50	0 08	1 00	١, ١	0 46	24 07
Total	-	2	_	_	m³		56 16
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Estribos—Cimientos	2	11 95	1 30	0 90	m ⁸	27 96	
Muros de ala	4	0 85 5 40	0 30 0 65	0 90 0 90	>	0 92 12 64	
» •	4	4 80	0 75	0 90		6 48	
Refuerzos	4	1 50	0 08	0 90		0 43	
•	4	$\frac{3.00+2.90}{2}$	0 16	0 90		1 70	
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	4	$\frac{1.40+1.50}{2}$	0 08	0 90	,	0 41	50 54
Estribos—Elevacion	2	10 16	1 10	1 60	>	35 76	35 76
Tímpanos >	2	10 16	2 35	1.20+1.75	,	70 43	
 por deducir 		10 16	$\frac{\pi}{2} \times 1.75$	1 75		48 85	21 58
Muros cabeza (elevacion)	2	5 30	0.80	3.80+3.55			
Por deducir (•)	2	2 50	0.80	1 60		31 16 6 40	
•	2	0 80	$\frac{\pi}{2} \times 1.75$	1 75	,	7 69	
coronamiento	2	5 30	0 32	0.18	,	0 61	16 46
		ł					124 34

		las nles	D	MENSIONES	3	RICA	CANTI	DADES
INDICALION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes inunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES	
Muros de ala	(elevacion)	4			$\frac{5+0.42}{2}$ × 0.36)	m³	29 50	12434
Dado	,	4	0 36 $\frac{1}{2}$ (0	.45×0.50+0	42×0.50	,	0 31	
Refuerzos	•	4	0 37	0 08	1 20 1 40	» >	0 14	
,	•	4 4	0 37 0 38	0 08 0 08	1 50		0 19	
	>	4	0 38	0 08	1 80	•	0 22	
>	•	4	0 37	0 16	2 00 2 22		0 47	
,	*	4	0 37 0 38	0 16 0 16	2 43	;	0 59	
	-	4	0 38	0 16	2 65	>	0.64	
>	>	4	0.50	0 24	2 85 3 10	*	1 37 1 49	
» »	>	4	0.50 + 0.40	0 24 0 24	3 35		1 45	37 0
•	Fotal	_	2	_	_	m³	_	161 4
III—Albañil drillo en r dráulica.	eria de la-							
Coronaniento	s	4	6 73	0 35	0 10	ın³	0 94	
3	• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	4	0 60 0 50	$\begin{array}{c}0~35\\0~32\end{array}$	0 10 0 08		0 08	
•		1 1	1		0 05		0 01	
•		4	0 50	0 32	3	•		
•	del frente.	2	5 30	0 32	0 18	,	0 61	16
Capa sobre la	bóveda	1	10 16	5 00	0 05	•	2 54	2 5
•	Total		_		_	m ^s	_	4 2
IV—Albañil drillo en i dráulica p da.	nezola hi-							
Bóveda			11 85	$\frac{\pi}{2}\times 1.75$	1 75	m³	56 97	
Por deducir.			11 85	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 25	1 25	•	29 07	27 9
	Fotal	-	-	_	-	m³	-	27 9
V—Revoque co para la las juntas	toma de					_		
Frente		2	, 2		1 57	m²	7 74	
Por deducir.		2	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 25		1 25	s	4 91	28
	Total	I —	ı —	. —	. —	m³		2 8

	8 8		DI	MENSIC	N	ES	ĮČ.	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO delus partes iguales	Largo		Espeso		Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
VI—Revoque									
Estribos (seperfi. inter.)	2	11 8	85	••		1 60	m²	37 92	
Muros ala (,)	4	` 5.9	90	••		$\frac{3.65+0.38}{2}$	•	47 55	1
Dado lateral	4	0 8 0 4		••		0 36 0 36	» >	0 72 0 62	86 81
Intrados	1	11 8	85			π× 1 25	,	46 51	46 51
Muro cabeza superiormte	2	5 3	1	••		0 50		5 30	5 30
Frente	2	$\frac{4.00+3.5}{2}$	50	••		3 60	•	23 40	
Por deducir	2	2 5		••		1 60	*	8 00	
Por deducir	2	$2\frac{\pi}{2}\times 1$	57	••		1 57	>	7 74	7 66
Total	-	_		_		_	m²	-	146 28
Alcantarilla de bóveda									146 28
Luz om80—Hectómetro 3,83					•				
I—Escavacion para ci mientos y cauce									,
Estribos	2	21 8	56	0	7 0	0 60	m³	18 11	18 11
Muros de vuelta	4	1 0		0		0 60 0 80	>	1 68 2 40	4 08
Cauce (comprendido ele- vacion estribos)		21 3	36	1	80	u 70	,	26 91	
Idem	2	10 (00	$\frac{2.90+0}{2}$	80	0 80		29 60	56 51
Total		_		_		-	ʻm³	_	78 70
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.									
Cimientos	2 4	21 5 1 0		0		0 50 0 50	m ^s	15 09 1 40	
Estribos ((elevacion)	2	15 (60	0	50	1 10		17 16	16 49
Timpano	2	15 (60	0	90	$\frac{0.50+0.72}{2}$,	17 13	17 16
Por deducir		15 (60	$\frac{\pi}{2} \times 0$	72	0 72	•	12 70	4 43 38 08

	s las	D	IMENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	CNEAD ME	Parciales	TOTALES
							38 08
Muros de cabezs	2 2	1 80				5 90	
in the state of th	2	0 80 0 80	_ " "		1	1 41	
Muros de prolongacion	1 1	ļ		2.02+1.10	*	1 30	3 19
" de vuelta	4	1 55 1 50	1	, z	*	4 84	
 .		1 30	0 30	1 10	•	3 30	8 14
Total		_	-	_	m³	-	49 41
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4	1 70	0 58	0 10	m³	0 39	
	4	1 60	0 58	0 10	•	0 37	
	4	0 50 0 50		0.05		0 08	
(del frente)		1 80	0 00	3	,	0 02	1 00
Сара		15 60				<u> </u>	1 09
Total		10 00	1 90	0 05		1 48	1 48
20001		_	_	_	m³	_	2 57
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bóve- da.							•
Bóveda		1 7 3 0	$\frac{\pi}{2} \times 0.72$	0 72	m³	14 08	1
Por deducir		17 30	-	1		4 35	9 73
Total		_	, z	_	m³		
V—Revoque hidráulí- co para la toma de las juntas.							9 73
Frente	2	0 80		0 70	pp. 2	1 10	
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2} \times 0 40$		0 40	m²	1 12 0 50	0 62
Total						- 500	
***************************************				_	m²	-	0 62

	los inles	1	DIMENSION	ES	METRICA	CANI	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
VI—Revoque							
tribos y muros prolon-	2	21 3	6	1 10	m²	46 99	
em idem	4	1 5	i	0 90		2 79	I .
em vuelta	4	1 0	5	$\frac{1.10+0.40}{2}$,	3 15	
	4	0 4 0 4		0 40 0 50		0 72 0 80	
rados		17 3	0	π×0 40		21 73	21 73
iros de cabeza supe- riormente	2	1 8	0	0 60	,	2 16	2 16
ente	2	0 8	ο	0 20		0 32	0 32
Total		_	_	_	m³	_	78 66
cantarilla de bó- veda							برندانی
z om80 Hectómetro 4 ^m 51							
. –							
- Escavacion para imientos y cauce							
tribos	2	21 1	0 70	0 60	m³	17 76	17 76
ros vuelta	4	1 0 1 5				1 68 2 40	4 08
ace (comprendido mu- os)		20 9			,	26 38	
em	••	115 0	$0 \left \frac{1.36 + 0.80}{2} \right $	0 70	>	86 94	113 32
Total	-	_	-	-	m³	_	135 16
-Albañileria de la- irillo en mezcla or- inaria,				·			
imientos	2	21 1 1 0		0 50 0 50	m³	14 80 1 40	16 20
stribos (elvacion)	2	15 3	0 50	1 10		16 83	16 83
						,	33 03

.

	in les	DI	MENSION	ES	MÉTRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉT	Parciales	TOTALES
Tímpanos	2	15 30	0 90	0.50 + 0.72	m³	16 80	
Por deducir		15 30	$\frac{\pi}{2}$ ×0 72	0 72	,	12 45	4 35
Muros cabeza	2 2	1 80 0 80	0 80 0 80		,	5 90 1 41	
	2	0 80	$\frac{\pi}{2} \times 0$ 72	0 72	,	1 30	3 19
Muros prolongacion	4	1 50	0 50	$\frac{2.02+1.06}{2}$,	4 62	
" vuelta	4	1 50	0 50	1 06		3 18	7 80
Total	-	-	-	_	m³	_	48 37
III—Albañileria de la drillo en mezola hi- dráulica.			•				
Coronamientos	4 4 4	1 70 1 60 0 50	0 58 0 58 0 50	0 10 0 10 0 08	m ^s	0 39 0 37 0 08	
******	4	0 50	0 50	$\frac{0.05}{3}$	>	0 02	
" del frente.	2	1 88	0 32	0 20	•	0 24	1 10
Capa sobre la bóveda		15 30	1 90	0 50	•	1 45	1 45
Total		-		_	ms	_	2 55
IV — Albañileria de la drillo en mezcla hi- dráulica para bó- veda.							
Bóveda		17 04	$\frac{\pi}{2}$ \times 0 72	0 72	ıns	13 87	
Por deducir ·		17 04	$\frac{\pi}{2} \times 0$ 40	0 40		4 28	9 59
Total		_		_	m³	-	9 59
 V — Revoque hidráu- lico para la toma de las juntas. 	1 1	·					
Frente	2	0 80		0 70	m³	1 12	
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2}$ × 0 40	• ••	0 40	•	0 50	0 62
Total	1 -1	_		_	m³		0 62

	las)	D	IMENSIONE	es	TRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las] partes ignales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES.
VI — Revoque			,				
Estribos y muros prolon-	2	20 94	٠٠.	. 1 10	m*	46 07	
Idem idem	4	1 50	•,•	0 90	>	2 70	
Idem vuelta	4	0 28		0.38 + 1.06	3 .	0 81	
	4	1 22 0 50	••	0 38 0 38	*	1 85 0 76	52 19
Intrados		17 04		π×0 40	,	21 40	21 40
Muros cabeza (superior- mente)	2	1 88		0 55		2 07	2 07
Frente	2	0 80	••	0 20	,	0 32	0 32
Total	_	_	 .	_	m²	t	75 98
Alcantarilla de bó- veda							
Luz 2m50 Hectómetro 5m82							
l — Escavacion para cimientos							
Estribos (refuerzos)	2 4	9 20 0 90	1 30 0 35	1 00 1 00	m ^s	$\begin{array}{cccc} 23 & 92 \\ 1 & 26 \end{array}$	25 18
Muros de ala	4	5 40	$\frac{1}{2}$ (1.45×1.00-	⊦0.62×1.0α)	*	22 36	
Refuerzos	4	160 $2.95 + 2.80$	0 08	1 00	>	0 51	
	4	$\frac{2}{1.20+1.28}$	0 16	1 00	•	1 84	
	4	2	0 08	1 00	*	0 40	<u>25 11</u>
Total	-	· –		_	ms	-	50 29
II—Albañileria de la- drillo en mezela or- dinaria.			•				
Cimientos—Estribos (refuerzos	2	9 20 0 90	1 30 0 35	0 90 0 90	m ³	21 53 1 13	22 66
" Muros de ala.	4	5 40	¹ / ₉ (1.45×0,90−	⊢0.62×0 . 90)		20 12	
" (refuerzos.	4	1 60	0 08	0 90	•	0 46	•
,.	4	$\frac{2.95+2.80}{2}$	0 16	0 90	*	1 66	
	4	$\frac{ 1.20+1.28 }{2}$	0 08	0 90	».	0 36	22 60
	, ,	l i	•			1	45 26

	a las]	DIMENSIONE	es	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de lus partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Elevacion—Estribos	2	7 55	1 10	1 60	m³	26 58	45 26 26 58
" Timpanos	2	7 55	2 35	$\frac{1.75+1.20}{2}$,	52 34	
" Por deducir.	1	7 55	$\frac{\pi}{2} \times 175$	1 75	r	36 30	16 04
Mnros de cabeza Por deducir	2 2		0 80 0 80	3 60 1 60		31 10 6 40	
	2	0 80	$\frac{\pi}{2} \times 1.75$	1 75		7 69	17 01
Muros de ala	4		_	$\frac{5+0.42}{2}$ × 0.33)	•	29 70	
(Dado)	4	$0.40\frac{1}{2}\left(\frac{0.45}{}\right)$	$^{+0.42}_{2} \times 0.33 +$	0.42×0.::3)	•	0 23	
(Refuerzos).	4 4 4 4 4	0 80 0 80 0 80 0 80 0 60 0.80+0.60	0 08 0 08 0 16 0 16 0 24 0 24	1 10 1 50 2 00 2 45 2 85 3 20	> > > > > > > > > > > > > > > > > > > >	0 28 0 38 1 02 1 25 1 64 2 15	36 65
Total	_	-	_		m³	_	141 54
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi dráulica.							
Coronamientos(Dado)	4 4 4	6 87 0 55 0 40	0 35 0 35 0 32	0 10 0 10 0 08 0 04	m ^s	0 96 0 08 0 04	•
(Del frente)	4 2	0 40 5 40	0 32	3	7	0 01	1 70
Capa (sobre la bóveda)			0 32	0 20	•	0 69	1 78
		7 55	5 00	0 05	•	1 89	1 89
Total			_	-	m ⁸	-	3 67
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bó- veda.							
Bóveda		9 15	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 75	1 75	ms	43 99	
Por deducir			$\frac{\pi}{2} \times 1$ 25	1 25		22 44	21 55

		— 7	3 —				
	1.188	DIMENSIONES					IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO defes	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METHICA	Parciales	TOTALES
V—Revoque hidráulica para la toma de las juntas.							,
Prospecto-Frente	2	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 57	• ••	1 57	m³	7 74	
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 25		1 25	,	4 91	2 83
Total	_		_	-,	m³	_	2 83
VI—Revoque					<u> </u>		.,
Estribos (sup. int.)	2	9 08		1 60 3.60+0.33	m,	29 06	
Muros de ala	4	6 40	••	2	•	50 30	
(late al)	4	0 33 0 40		0 30 0 33	>	0 40 0 53	80 29
Intrados		9 15		π 1 25	•	35 91	35 91
Muros de cabeza superiormente	2	5 4 0		0 55	>	5 94	5 94
Frente	2	$\frac{4.00+2.50}{2}$		3 50		22 75	
Por deducir	2	2 50	1	· 1 60		8 00	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	2	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 57		1 57	•	7 74	7 01
Total	-	– .	_	_	m²	_	129 15.
Alcantarilla de bó- veda							
Luz 1m50 Hectómetro 6m67							
1 — Escavacion para cimientos y cauce							•
Estribos	2	11 25	: 1 10	1.00 + 1.10	m³	25 99	* . * * 1
Refuerzos	4	0 90	0 55	1.00+1.10	,	2 08	28 07
Muros de ala	4	3 75		$\frac{1.00+1.60}{2}$		5 36	
	4	4 25	0 75	1.00 + 1.50		16 58	
Refuerzos	4	2 25	i	1 50 1 1 05		0 99	
46	4	2.10+1.90	i	1.25+1.00		1 44	* * * * * * * * * * * * * * * * * * *
••	4	1.30+1.25	0 08	1.15+1.00	,	0.44	24 81
Cauce		2 150 00	8.80+1.50	0 65	,	502 13	502 13
Total	_	_	2		m³	_	555 01
	, ,	I	}	i	1 1		

	- Se	1	DIMENSIONE	S	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Il—Albañileria de la- drillo en mezcia or- dinaria.							
Estribos	2 4	11 25 0 90	1 10 0 55	0 90 0 90	m ^s	22 28 I 78	24 06
Muros de ala	4	3 75	$\frac{0.55}{2}$	0 90		3 71	
Refuerzos	4 4	4 25 2 25	0 75 0 08	0 90	>	11 48 0 65	
a	4	$\frac{2.10+1.90}{2}$	0 16	0 90	•	1 15	
	4	$\frac{1.30+1.25}{2}$	0 08	0 90	•	0 37	17 36
Estribos (elevacion)	2	9 62	0 90	1 89	,	32 73	32 73
L'impanos	2	9 62	1 65	$\frac{1.00+1.25}{2}$	>	35 71	
Por deducir		9 62	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 25	1 25	,	23 59	12 1
Muros cabeza	2	4 10	0 80	3 35	,	21 98	
Por deducir	2	0 80	1 50	1 89	•	4 54	30.5
••• •• ••••	2		$\frac{\pi}{2} \times 1$ 25	1 25	,	3 92	13 5
Muros ala (elevacion)				$\frac{3+0.42}{2} \times 0.90$	•	22 62	
Dado · · ·	4	$0.90 \frac{1}{2}$).53×0.50+0	42×0.50)	•	0 86	
,	4 4	0 56 0 56 0 56	0 08 0 08 0 08	1 10 1 40 1 70	, ,	0 20 0 25 0 30	
	4	0 57 0 62	0 08 0 16	2 00 2 30	2	0 36 0 91	
Refuerzos · · · · · · ·	4	0 62	0 16	2 60	5	1 03	
	4	$\frac{0.61+0.75}{2}$	0 16	2 90	•	1 26	
1	4	0 59 0.59+0.65	. 0 10	1 75	•	0 41	
	4	0 80	0 10	2 05 2 05	,	0 51	29 69
Total		0 80	0 13	2 00	-	0 90	
Total III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.		_		_	m ³		129 4
Coronamientos	4 4 4	5 42 0 65 0 55	0 36 0 36 0 32	0 10 0 10 0 08	m³	0 78 0 09 0 06	

		_		7	5	_							
	de las: iguales		•	D	ME	NSI	ONI	ES			METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO de partes ig	L	argo	.	F	Espe	sor	A	ltur	a.	CKIDAD ME	Parciales	TOTALES
Coronamientos	4			55	1		32		_	05 3 ¶	m³	0 01	
del frente	4		•	10	l		32			20	•	1 05	٠.
Capa sobre la bóveda	••		9	62		3	30		0	05	•	1 59	
Total						-			-		mª	_	3 58
lV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bó- veda.										•			
Bóveda			11	2 5	$\frac{\pi}{2}$	< 1	25		1	2 5	m³	27 60	
Por deducir	·		11	2 5	$\frac{\pi}{2}$	< 0	75		0	75	•	9 93	17 67
Total	-		_			.—			_		m³		17 67
V—Revoque hidráuli- co para la toma de las iuntas.										,			
Frente	2	$\frac{\pi}{2}$	< 1	07		••			1	07	m²	3 59	,
or deducir	2	2	0	7 5	 	••			0	75	,	1 77	1 82
Total			_			_			_		m²	_	1 82
VI—Revoque													•
Estribos	2		11	22		••		0.05		89	m²	42 41	
Muros ala	4			85	1	·		3.35	2		•	35 89	
Dado	4			65 42		••				35 35	2	0 91 0 59	79 80
Intrados			11	2 5				π	×0	75	•	26 49	26 49
Muros cabeza	2		4	10		٠			0	55	•	4 51	4 51
Frente	2	2.85	+1	.50					3	30		14_36	٠.
Por deducir	2	$\frac{2.80}{\pi}$	1	5 0		••				89	- 1	5 67	1
	2	2>	< 1	07		••			1	07	•	3 59	
Total	-					_					mı	-	115 90

	de las	D)	MENSION	ES	NCA.	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMENO de parten igur	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Alcantarilla de bóveda				•			
Luz om8o Hectómetro 7m78							
I — Escavacion para cimientos y cauce							
Estribos	2	17 15	0 70	0 60	mª	14 41	14 41
Muros de vuelta	4	1 00 1 50	0 70 0 50	0 60 0 70	>	1 68 2 10	3 78
Cauce (comprendido ele-							3 10
vacion estribos) Idem		16 95 75 00	1 80 1.40+0.80	0 70 0 70	,	21 36 57 75	79 11
Total		10 00	2	0.0		01_10	
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria,		, 		. -	m ^s	_	97 30
Cimientos	2 4	17 15 1 00	0 70 0 70	0 50 0 50	m³	12 01 1 40	13 41
Elevacion-Estribos	2	11 10	0 50	1 10	1 3	12 21	12 21
" Tímpanos	2	11 10	0 90	0.50 + 0.72	,	12 19	
" Por deducir		11 10	$\frac{\pi}{2} \times 0.72$			9 03	3 16
· Muros de cabeza	2	0 80	0 80	2 05	•	5 90	
" Por deducir	2	0 80			>	1 41	
	2	0 80	l Z	0 72	•	1 30	3 19
Muros de prolongacion	4	1 55	0 50	202+1,06		4 77	
	4	1 50	0 50	1 06	>	3 18	7 95
Total		_	-		m ⁸	-	39 92
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.				:			
Coronamientos	4	1 70		1 11	m³	0 39	
	4	1 60 0 50	0 58 0 50	0 10 0 08	3	0 37	
	4	0 50	0 50	0.05	,	0 02	
(frente)	2	1 88	0 32	0 20	٠	0 24	1 10
Сара		11 10	1 90	0 05	•	1 05	1 05
Total	-	_	· —	_	m³	-	2 15

	la les	D	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes ignales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla h- dráulica para bó- veda.						-	
Bóveda		12 80	$\frac{\pi}{2}\times0.72$	· 0 72	mª	10 42	
Por deducir	•	12 80	$\frac{\pi}{2}$ × 0 40	0 40	•	3 21	7 21
Total	-	<u> </u>		_	m ⁸	-	7 21
V — Revoque hidráu- lico para la toma de lae juntas.]							
Frente	2	0 80		0 70	m³	1 12	l L
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2} \times 0$ 40		0 40	>	0 50	0 62
Total		_	_	_	m³	-	0 62
VI—Revoque			·				
Estribos y muros pro- longacion	2	16 95	••	1 10 0 90	1	37 29	
		1 50	••	1.06+0.35	•	2 70	
Idem vuelta	4	0 30 1 20	••	0 35		0 85 1 68	
••••	4	0 50	••	0 35	,	0 70	43 22
Intrados Muros cabeza (superior mente		12 80	••	π× 0 40		16 08	
	2	1 80	••	0 55	*	1 98	1 98
Frente	2	0 80	••	0 20	•	0 32	0 32
Total	-	_		-	m²	-	61 60
Alcantarilla de bó- veda							
Luz 1 ^m 00 Hectómetro 9 ^m 47							
l — Escavacion para cimiento y cauce							
Estribos Refuerzo	2 4	7 21 0 90	0 95 0 35		m³	19 18 1 76	

	las	D	IMENSIONES	3	KETRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de l partes igua	Largo	Espesor	Altura	UNIDAR MET	Parciales	TOTALES
Muros de ala	4		$\frac{1}{2}$ (1 ^m 00×1,40	+0.65×1.40)	m³	15 82	
Refuerzo	4	3.10 + 3.00	0 08	1 40	2	1 37	
se	4	2.30+2 25	0 08	1 40	•	1 02	
	4	0.70+0.80	0 08	1 40	>	0 34	18 55
Cauce	1	7 11 100 00	2 50 1 00	0 50 0 50	»	8 89 50 00	58 89
Total	-	_	_	_	m³	_	98 38
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or dinaria.							
Cimientos—Estribos Refuerzos	2 4	7 21 0 90	0 95 0 35	0 90 0 90	m ⁸	12 33 1 13	13 46
" Muros de ala	4	3 425×	$\frac{1}{2} \left(1^{m} 00 \times 0.90 \right)$	+0.65×0 911)	>	10 17	
" Refuerzos	4	$\frac{3.10+3.00}{2}$	0 08	0 90	•	0 88	
	4	$\frac{2.30+2.25}{2}$	0 08	0 90	>	0 66	
	4	0.70+0.80	0 08	0 90	•	0 22	11 93
Elevacion estribos	2	5 61	0 75	1 65	•	13 88	13 88
Tímpanos	2	5 61	1 25	$\frac{0.75+0.90}{2}$		11 57	
Por deducir	1	5 61	$\frac{\pi}{2} \times 0 90$	0 90	>	7 14	4 43
Muros de cabeza	2	3 20	0 75	2 70	•	12 96	
Por deducir	2 2	1 00 0 75	$\begin{array}{c} 0.75 \\ \frac{\pi}{2} \times 0.90 \end{array}$	1 65 0 90	>	2 47	8 58
			$\frac{2}{0.42} \times 2.70 + \frac{0.4}{0.4}$		•	11 20	
Alas y refuerzos	4 4 4 4 4 4 4 4	0 50 0 35 0 35 0 53 0 53 0 54 0 32 0.32+0.18	0.42+0 50 0 08 0 08 0 16 0 16 0 16 0 24	0 80 1 05 1 25 1 45 1 75 2 00 2 25	> > > > > > > > > > > > > > > > > > >	1 44 0 12 0 14 0 49 0 59 0 69 0 69	15 94
Total		2	_	· —	m³	_	68 22

•	las	I	DII	MENSIC	ONE	ES		METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo		Espeso	or	Altura		UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.										
Coronamientos Dado	4	3 9			35 35	0	10 10	m³	0 56 0 10	
	4	Ŏ 5			32	0	08	l	0 05	
	4	0 5	ļ	0	32		$\frac{04}{3}$	>	0 01	
(Del frente)	2	3 2	20	0	32	0	20	>	0 41	1 13
Capa	2	5 6	31	2	60	0	05	•	0 73	0 73
Total	_	-		_		_		m ⁸	-	1 86
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bó- veda										
Bóveda	1	7 2	25	$\frac{\pi}{2} \times 0$	90	0	90	m³	9 22	
Por deducir		7 2	25	$\frac{\pi}{9} \times 0$		0	50	,	2 85	6 37
Total	_	_		z		_		m,8	_	6 37
V—Revoque hidráuli- co (para la toma de las juntas.)										
Prospecto frente	2	$\frac{\pi}{2} \times 0.8$	32	••		0	82	m²	2 11	
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2} \times 0.5$	50			0	50	•	0 78	1 33
Total	_	· -		_		_		m²	_	1 33
VI-Revoque										
Estribos	2	7 1	u	• •		$\begin{array}{c} 1 \\ 2.25 + 0 \end{array}$	65	m²	23 46	
Muros de ala	4	3 6	- 1		į	2		*	18 98	
Dado ···	4	0 7 0.32+0.5		• •			35	•	0 98	40.00
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	4	2	-	••			35		0 57	43 99
Intrados	1	7 2	25	••		' π×0	50	>	11 38	11 38
Muros de cabeza	2	3 2	20	••		0	5 0	•	3 20	3 20
Frente	2	2.00+1.0	20			2	65		7 95	
Por deducir	2	10	00	••		li .	65		3 30	
·. ··	2	$\frac{\pi}{2} \times 0.8$	32			0	82	>	2 11	2 54
Total	-	_		-		_		m³	_	61 11

1

	las nes	I	IMENSIONE	S	MÉTRICA	CANTIDADE		
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉT	Parciales	TOTALES	
Alcantarilla de bó-								
▼eda Luz 1 ^m 00 Hectómetro 11 ^m 04								
I — Escavacion para cimientes y cauce			·	•				
Estribos	2 4	6 65 0 75	1 00 0 40	1 40 1 40	m ⁸	18 62 1 68	20 30	
Muros de ala.	4	3 28	$\frac{1}{2}$ (1.20+0.60)	1 40	>	16 53		
Refuerzos	4	0 50	0 08	1 40	•	0 22		
***************************************	4	0.80 + 0.75	0 16 0 16	1 40 1 40	,	1 12 0 69		
	4	0.75 + 0.85	0 08	1 40		0 36	10 00	
Cauce		85 00	0 80	0 40	,	27 20	18 92 27 20	
•	••	00 00	0 80	0 40	1 1	21 20		
Total	-			_	m ⁸	-	66 42	
II—Albañileria de la- drillos mezcla ordi- naria.								
Estribos (cimientos)	2 4	6 65 0 75	1 00 0 40	0 90 0 90	m³	11 97 1 08		
Muros de ala	4	3 28	$\frac{1}{2}(1.20+0.60)$	0 90	>	10 63		
Refuerzos	4	0 50 1 25	0 08 0 16	0 90		0 14 0 72		
	4	0.80 + 0.75	0 16	0 90		0 45		
••	4	0.75 + 0.85	0 08	0 90		0 23	25 2 2	
Estribos (elevacion)	2	5 2 0	0 80	1 50	,	12 48	12 48	
Timpanos	2	5 20	1 30	0.90+0.60		10 14		
Por deducir		5 20	$\frac{\pi}{2}$ 0 90	0 90		6 61	3 53	
Muros cabeza	2	3 40	0 65	2 52	>	11 14		
Por deducir	2	0 65	1 00 * 0 00	1 50	•	1 95		
	2	1 .	2 0 90		•	0 83	8 36	
Muros ala	4	$2.78\frac{1}{2}\left(\frac{0.90+0}{2}\right)$	$42 \times 2.50 + \frac{0.51}{2}$	$\frac{2+0.42}{2} \times 0.70$	•	11 00		
Dado	1 1	1	$\frac{42}{}$ × 0.70 + $\frac{0.45}{}$	$\frac{5+0.42}{2}$ × 0.70)	•	0 57		
Refuerzos	4	0 50 0 63	0 08 0 16	1 00 1 25	,	0 16 0 50	12 23	
							61 82	

	ales ales	DI	MENSION	ES	FRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno delan partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Refuerzos	4 4	0 62 0 50 2.25+0.45	0 16 0 24 0 24	1 60 1 90 2 20	•	0 63 0 91	61 82
Total		2	.—	- 2 20 	m ^s	0 74	64 10
III—Albañileria de la- drillo mezcla hídráu- lica.				·			
Coronamientos,	4 4 4	3 76 0 60 0 45 0 45	0 35 0 35 0 32 0 32	0 10 0 10 0 08 0 04	m ⁸	0 53 0 08 0 05 0 01	
· del frente.	2	3 40	0 25	3 0 2 0	,	0 34	1 01
Capa (sobre la bóveda)		5 20	2 70	0 05	,	0 70	0 70
Total	_	_		_	m ^s	-	1 71
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bó- veda.							
Bóveda		6 55	$\frac{\pi}{2}$ × 0 90	0 90	m³	8 33	
Por deducir		6 55	$\frac{\pi}{2}$ × 0 50	0 50	>	2 57	5 76
Total	_	_	_	_	m ⁸	_	5 76
V — Revoque hidráu- lico (para la toma de las juntas).							
Frente	2	$\frac{\pi}{2} \times 0$ 82	••	0 82	m²	2 11	,
Por deducir	2	ا ـــ	••	0.50	,	0 79	1 32
Total	-	_	_	_	m²	-	1 32
VI—Revoque							
Estribos	2 4	6 50 3 60	••	1 50 2.15+0.30		19 50	
Dado	4 4	0 55 0 40	••	0 30 0 30	>	17 64 0 66 0 48	38 28

	nles	DI	MENSION	ES	KETRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MEN	Parciales	TOTALES
Intrados	2	6 55 3 40		π×0 50 0 45	m³	10 28 3 06	10 28 3 06
Frente Por deducir	2 2 2	$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		2 15 1 10 0 82	1 1	6 99 2 20 2 11	2 68
Total		2 -	_	_	m³		54 30
Alcantarilla abierta							
Luz 2m50 Hectómetro 13,70							
I—Escavacion para ci- mientos y cauce			:				
Estribos	2	4 40	1 00	1 20	m³	10 56	10 56
Muros vuelta	4	2 70	0 70	1 20	>	9 07	9 07
· · curvos	2	$\frac{\pi}{6}\left(\frac{2}{9.77}\right)$	$-\frac{2}{9.25}$	1 20	•	12 42	
	2	$\frac{\pi}{6} \left(\frac{\pi}{6.85} \right)^2$	$-\frac{2}{6.33}$	1 20	•	8 61	
· rectos	4	· · ·	0 52	1 20	,	1 25	22 28
Cauce	2	$\frac{\pi}{6} \left(\frac{\pi}{9.25} \right)$	$-\frac{2}{6.85}$	0 30		3 86	
	2 1	20 00	2 30 2 30	0 30 0 30	>	27 60 2 90	34 36
Total	-	-		_	m ⁸	_	76 27
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							-
Estribos	2 4	4 40 4 40 2 70	1 00 0 90 0 70	0 80 0 30 1 10	m³	7 04 2 38 8 32	17 74
" curvos	2	π/2	2)	0 80		5 74	
curvos	2	π/2	$-\frac{6.33}{6.33}$ $-\frac{2}{9.25}$	0 80	,	8 28	
" rectos	4	6 (9 77 0 50	$-\frac{1}{9.25}$ 0 52	0 80		0 83	14 85
Elevacion —Estribos	2	3 20	0 80	1 03 0 47		5 27	1-1 00
	2 4	3 20	0 50 0 30	0 47 0 47	*	1 50 0 20	6 97 39 56

	las	DI	MENSIONE	S	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	nunkno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Elevacion muros vuelta.	4	3 50	0 50	1 75	m²	12 25	39 56 12 25
· curvos	2	$\frac{\pi}{6} \left(\frac{2}{9.67} \right)$	$-\frac{2}{9.35}$	0 40	,	2 55	
	2		$-\overline{6.43}^2$	0 40	,	1 77	
" rectos	4	0 40	0 32	0 40		0 20	
Capa sobre estribos. Por deducir	2	3 20	0 50	0 15	,	4 52 0 48	
Idem idem idem	4	0 35	0 30	0 15	•	0 06	3 98
Total	-	_		_	m³	_	55 79
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4	3 60 3 50	0 60 0 50	0 10 0 04	m³	0 86 0 28	
**	4	3 00	0 50	$\frac{0.04}{2}$		0 12	
••	4	0 50	0 50	0 04	,	0 01	1 27
Capa sobre los estribos	2 4	3 20 0 35	0 50 0 30	0 15 0 15	,	0 48 0 06	0 54
Total	_	_	_	_	m ⁸	_	1 81
IV-Revoque							<u> </u>
Estribos	2 4 4 2 4	4 20 0 35 0 50 2 50 0 30	 	1 33 0 32 0 67 0 32 0 32	m ²	11 17 0 45 1 34 1 60 0 38	14 94
Muros vuelta	4	3 20	. ••	1 75	•	2 24	2 24
· curvos	2		••	0 40	>	7 83	
	2	$\frac{3}{3} \times 6.75$		0 40		5 65	
(supment,)	2	$\frac{6}{6}$ (9.67	-	$\frac{2}{9.35}$	•	6 37	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	2	$\frac{\pi}{6} \left(\frac{2}{6.75} \right)$	-	$\overline{6.43}^2$,	4 41	
" rectos "	4		••	0 32	,	0 51	
Total	-	_	_	_	m³	-	41 95

	a los	DI	MENSION	ES	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DR LAS OBRAS	NUMERO de los Partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
V—Maderas y flerros para tramo							
Maderas—Soleras Durmientes	2 4	2 40 2 40	0 24 0 24	0 12 0 12	m*	0 14 0 28	0 42
Total Fierros — Tramo—Peso	-	_			m³	_	0 42
aproximado	1			••	kg	867 Où	867 00
Alcantarilla	-	_	-	_	kg.	-	867 00
abierta							
Luz 2 ^m 50 Hectómetro 20,72							
I — Escavacion para cimientos							
Estribos	2	5 15	1 00	1 10	m³	11 33	11 33
Muros de vuelta	2	4 20		$\frac{1.20+1.60}{2}$	>	13 41	
Ochava	2	4 20 0 45	$\frac{1}{0} \frac{14}{45}$	$\frac{1.10+1.20}{2}$. >	11 01	a4 a=
		,	2	1 10	•	0 45	24 87
Muros curvos	2	$\frac{\pi}{8}\left(\frac{2}{7.10}\right)$	$-\frac{2}{6.58}$	1 10	>	6 14	
	1	$\frac{\pi}{8} \left(\frac{2}{9.92} \right)$	$-\frac{2}{9.40}$	1 10	>	4 34	
	1	$\frac{\pi}{4}\left(\frac{\pi}{9.92}\right)^2$	$-\frac{2}{9.40}$	1 10	,	8 68	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	4	0 52	0 26	1 10		0 59	19 75
Total	-				m ^s	_	55 95
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2	5 15	1 00	1 00	m ^s	10 30	10 30
Muros de vuelta	4	4 20	1 14	1 00		19 15	
Ochava	4	0 45	$\frac{0.45}{2}$	1 00	•	0 41	19 56
Muros curvos	2	$\frac{\pi}{8} \left(\frac{2}{7.10} \right)$ $\frac{\pi}{8} \left(\frac{2}{9.92} \right)$ $\frac{\pi}{4} \left(\frac{2}{9.92} \right)$	$-\overline{\frac{2}{6.58}}$	1 00		5 58	
,	1	$\frac{\pi}{8} \left(\frac{\pi}{9.92}^2 \right)$	$-\frac{2}{9.42}$	1 00	•	3 94	
a	1	$\frac{\pi}{4}\left(\begin{array}{c} \frac{\pi}{9.92} \end{array}\right)$	$-\frac{2}{9.42}$	1 00	- 1	7 88	
	4	0 52	0 26	1 00	,	0 54	17 94
		.	1	1			47 80

	de las iguales	DI	MENSIONE	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Estribos (elevacion)	2 2	2 40 2 40	0 24 0 40	2 18 2 68	m ⁸	2 51 5 15	47 80
Refuerzos	2 4	3 12 0 90	0 16 0 64	2 18 2 89	•	2 18 6 66	
Ochavas	4	0 45	$\frac{0}{2}$	2 00	•	0 81	
Por deducir: capa sobre el estribo	4 2	0 40 3 12	0 64 0 16	0 15 0 15		17 31 0 15 0 15	17 01
Muros de vuelta Refuerzos	4	4 35 4 19	0 50 0 16	2 89 2 00 2 13	ر د	25 14 5 36	
Parte inclinada	4	$\frac{\pi}{4} \times 0$ 32	0 32 0 32	2 89	,	0 23 8 60	39 33
Muros curvos	2	$\frac{\pi}{8} \left[\frac{\pi}{7.00} \right]$		0 60		2 06	
	1	$\frac{\pi}{8} \left[\frac{3.82}{9.82} \right]$		0 60	,	1 46	
	1	$\begin{array}{c c} \pi & \overline{} & \phantom$	$-\frac{2}{9.50}$	0 60	1	2 91	
	4	0 32		0 60	,	0 12	6 55
Total	_	_	-	 .	m ⁸	_	110 69
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.				:			
Coronamiento (muro de vuelta)	4	5 08 4 98	0 60 0 50	0 12 0 08	m ^s	1 46 0 80	
Idem idem idem	4	4 48	0 50	$\frac{0.05}{2}$,	0 22	
Idem idem idem	4	0 50	0 50	0 05		0 02	
Capa sobre el estribo	4 2	0 40 3 12	. 0 64 0 16	0 15 0 15	,	0 15 0 15	2 80
Muros curvos	2	$\frac{\pi}{8} \left[\frac{2}{7.04} \right]$	$-\frac{2}{6.64}$	0 16	•	0 69	
65 66	1	$\frac{\pi}{8} \left[\frac{2}{9.86} \right]$	$-\overline{9.46}$	0 16	>	0 49	
	1	$\frac{\pi}{4} \left[\frac{\pi}{9.86} \right]$		0 16	>	0 98	
ee th	4	0 40	0 20	0 16	>	0 05	2 21
Total	-	_	-		m³	-	5 01

•	les inlex	DI	MENSION	ES	MÉTRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	nurre de las partes ignales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉT	Parciales	TOTALES
IV—Revoque							
Estribos	2 4 2 4	4 20 0 90 2 40 0 30	 	2 20 0 55 0 40 0 60	m ² > >	18 48 1 98 1 92 0 72	23 10
Muros de vuelta	4	5 00	••	2 90		58 00	58 00
Muros curvos	4	$\frac{\pi}{8}$ × 7 00	••	0 60	>	6 59	
	2	$\frac{\pi}{8}$ 9 82		0 60	>	4 63	
a	2	!		0 60	•	9 25	
	2 4 4 4	0 80 0 32 0 16	••	0 60 0 60 0 60	> >	1 92 0 77 0 39	23 55
Total		-	-	_	m³	-	104 65
V—Maderas y flerros para tramo							
Maderas—Soleras Durmientes	2 4	2 40 2 40	0 24 0 24		m³	0 14 0 28	0 42
Total	_	_	_	_	m³	-	0 42
Fierros — Tramo—Peso aproximado				••	kil.	867 00	867 00
Total		-		_	kil	-	867 00
Alcantarilla abierta							
Luz 1 ^m 00 Hectómetro 26,00							
I—Escavacion para cimientos y cauce							
Estribos	2	4 30	1 01	1 4 0	m³	12 16	12 16
Muros ala Refuerzos	4	3 05 2 35 0.60+0.45	0 63 0 16	1 40 1 40	*	10 76 2 11	10.01
	4	2	0 32	1 40	•	0 94	13 81
Cauce	1 2 2	4 20 3 00 11 50	0 80 1 00 1 00	0 40 0 40 0 40	, ,	1 34 2 40 9 20	12 94
Total		_	_	_	m³	_	38 91

	de las igunles	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes ign	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.							
Cimien tos—Estribos	2 2	4 30 4 30	1 01 0 91	0 90 0 40	m ⁸	7 82 3 13	10 95
muros ala	4	3 05	0 82	0 90	,	9 00	
Elevacion—Estribos	1 1	3 05 4 20	0 72	0 40		3 51	12 51
Elevacion—Estribos	2 4 4	0 75 1 05	0 35 0 35	1 58 0 12	,	4 65 0 13	.
		4.20+3.80	0 35	0 30	,	0 44	5 22
Estribos—Refuerzos	2	3 80 +4 20	0 30	1 70	•	4 08	
	2	2	0 16	1 30	*	1 66	34 42
Muros de ala	4	3 00	0 40	$\frac{0.34+2.00}{2}$	»	5 62	
Dado Refuerzos	4	0 40 0 78	0 50 0 16	0 34 0 40	•	0 27 0 20	
	4	0 78 0 79	0 16 0 16	0 80	>	0 40	
	4	0 65	0 32	1 60	,	0 61 1 33	
Capa sobre estribos. Por deducir	4	0 60	0 35	0 15	3	8 4 3 0 13	8 30
Total	_	_		_	m³		42 72
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamiento	4	3 60	0 34	0 10		0 49	
" dado	4	0 75 0 65	0 38 0 30	0 10 0 08	,	0 11	
	4	0 65	0 30	$\frac{0.05}{3}$,	0 01	
Estribos	4	0 45 0 35	0 45 0 35	0 10 0 08	•	0 08	
٠٠٠ ٠٠٠ ٠٠٠ ٠٠٠ ٠٠٠ ٠٠٠ ٠٠٠ ٠٠٠ ٠٠٠ ٠٠	4	0 35	0 35	0 05	,	0 04	0 80
Capa sobre estribos	4	0 60	0 35	3 4 15	,	0 13	0 13
Total	_	_	_		m³	- 0 10	0 93
IV—Revoques					***	-	0 00
Estribos	2	4 20		1 58	m²	13 27	
66	4	0 75 0 4 5	••	0 12 0 30	•	0 36	
>	4	0 60	::	0 15	:	0 54 0 36	,
>	4	0 35	••	0 15	>	0 21	14 74

	las	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	nummo de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Muros de ala	4	3 25	••	2.00+0.34	m²	15 21	14 74
Dados	4	0 70 0 40	••	0 34 0 34		0 95 0 54	16 70
Total		_	_	-	m³	_	31 44
V—Maderas y fierros para tramo							
Maderas—Soleras Piezas transversales longitudinales	2 2 2	2 70 1 54 2 00	0 30 0 20 0 30	0 12 0 30 0 30		0 194 0 185 0 360	0 739
Total	-	_	_	_	m³	_	0 739
Fierros—Tirantes	4 8	2 10 0 06	0 025 0 06		kg.	40 79 4 03	44 82
Tornillos en los estribos, comprendidas las barras T	4 4	0 80 0 0 6	0 015 0 06			5 59 2 01	7 60
Total	-	-	_	_	kg.	-	52 42
Alcantarilla de bóveda							
Luz 1 ^m 00. Hectómetro 30,30							
I — Escavacion para cimientos y cauce		-					
Estribos	2 4	5 41 0 75	0 9 5 0 55		m³	13 88 2 23	16 11
Muros ala	4	3 28	1.25+0.65	1 35	i 1	16 83	
Refuerzos	4		0 08 0 16			0 30 1 30	
>	4	0.70+0.55	0 16	1 35	•	0 54	!
»	4	$\frac{1.60+0.55}{2}$	0 08	0 35	>	0 25	19 22
Cauce		4 41 90 00	0 80 1 0 0	0 35 0 35	•	1 51 31 50	33 01
Total	-	_		-	mª	_	68 34

	nes	I	DIMENSIONE	S	RICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria,				·			
Cimientos (Estribos)	2	5 41 0 75	0 95 0 55	0 90 0 90	m³	9 25 1 49	10 74
Muros de ala	4	3 28	1.25+0.65	0 90		11 22	
" refuerzos	4	0 70 1 50	0 08 0 16	0 90 0 90	2	0 20 0 36	
	4	0.70+0 55 2	0 16	0 90	*	0 36	
	4	$\frac{0.60+0.55}{2}$	0 08	0 90	3	0 17	12 81
Estribos (elevacion)	2	4 01	0 75	1 45		8 72	8 72
Timpanos	2	4 01	1 25	$\frac{0.90+0.65}{2}$	9.	7 77	
Por deducir	8	4 01	$\frac{\pi}{2}$ × 0 90	0 90		5 09	2 68
Muros cabeza Por deducir	2 2	3 60	0 65	2 47	*	11 56	
" " " " " " " " " " " " " " " " " " "	2	0 65 0 65	$\begin{array}{c c} 1 & 00 \\ \frac{\pi}{2} \times 0 & 90 \end{array}$	1 45 0 90	*	1 88	8 85
Muros de ala (elevacion).	- 34	0	$\frac{1}{2}$ \(\frac{2}{2}.46 + \frac{0.4}{2}				0 00
Dado	1 1		$0.42 \times 0.70 + 0.4$	• ,		11 26 0 62	
Refuerzos	4 4 4 4 4 4	0 35 0 35 0 50 0 50 0 50 0 35	0 08 0 08 0 16 0 16 0 16 0 24	0 80 1 00 1 20 1 45 1 75 2 00		0 09 0 11 0 38 0 46 0 56 0 67	•
	4	$\frac{0.35+0.20}{2}$	0 24	2 20		0 58	14 73
Total III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi draulica.		_	_		m ³		58 53
Coronamientos Dado	4 4 4	3 75 0 70 0 55	0 35 0 35 0 32	0 10 0 10 0 08	m³	0 53 0 08 0 05	•
	4	0 55	0 32	0 04	2	0 01	
" del frente	2	3 60	0 25	0 20	,	0 36	1 03
Capa sobre la bóveda	•	4 01	2 40	0 05	,	0 48	0 48
Total	-	-	-	_	m³	-	1 51

	8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8		DI	MENSI(ONE	es		NG.	CA	T	IDAD	ES
INDICACION DE LAS OBRAS	kuo de las es igunles	Large		Espeso		Altur	_	UNIDAD METRICA	Parciales		FOTALES	
	Dartes i							5	Par I		<u> </u>	
 IV—Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica para bóveda. 												
Bóveda ·····				$\frac{\pi}{2} \times 0$				m ^s	6	82		
Por deducir		5	36	$\frac{\pi}{2} \times 0$	50	0	50	1 1	_2	10	4	72
Total	-	_				_		m³	-		4	72
V—Revoque hidráulí- co para la toma de las juntas.		-										
Frente	2	$\frac{\pi}{2} \times 0$	82			0	82	m³	2	11		
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2} \times 0$	5 0			, 0	50	1 1	0	79	1	32
Total	-	_		_		_		m²	-		1	32
VI-Revoque												
Estribos	2	5	31					m³	15			
Muros de ala	4	· -	5 0	•••		$\frac{2.15+0}{2}$			17			
Dado	4		50 38				35 3 5		0		33	7 8
Intrados		5	36			π ×0	5 0	•	8	42	8	42
Muros de cabeza (superiormente)	2		60			0	45		3	24	3	24
		2 05+1								-		
Frente	2	2				_	10 10	1 1	8			
Por deducir	2	1	00				82	1 1	2		2	41
•••••	2	$\frac{\pi}{2} \times 0$	02				02	1 1		-		 -
Total	-	-		_		_		m³	_		41	80
Alcantarilla de bóveda												
Luz 2.00-Hectómetro 35.13												
I — Escavacion para cimientos y cauce												
Estribos	2 4	-	69 00		00 4 0		00 00	m³	11	38 60	12	98

	las	D	IMENSIONE	S	RICA	CANT	DADES
INDIGACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉTRICA	Parciales	TOTALES
W ala	4	4 20	1.04+0.52	1 00	m³	13 10	
Muros ala	4	1 05	0 08	1 00	,	0 34	
Reduction	4	1 40 0 70	0 16 0 24	1 00 1 00	>	0 90 0 67	15 01
Muros curvos		Arc 80°×12.16	0 52	1 00	8	8 83	8 83
(Poraproximacion) cauce	1	35 00	5 00	0 30	,	26 25	
6. W	1	14 00	$\frac{\overline{\overset{2}{\overset{3}{50}}}}{\overset{2}{\overset{2}{\overset{2}{\cdots}}}}$	0 30	,	7 35	•
	•••		2	••	•	20 00	53 60
Total	_	_	_ ·		m³	-	90 42
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—Estribos Refuerzos	2	5 69 1 00	1 00 0 40	0 90 0 90	m ^s	10 24 1 44	11 68
" Muros ala	4	4 20	1.04 + 0.52	.0 90		11 79	
" Refuerzos	4	1 05	0 08	0,90	>	0 31	
Cimientos—Muros ala— Refuerzos	·· 4	1 40 0 70	0 16 0 24	0 90 0 90	>	0 81 0 60	13 51
Idem Muros curvos	1	Arc 80º×12.16	0 52	0 90	>	7 95	7 95
Elevacion—Estribos	2	3 89	0 80	1 10	,	6 85	6 85
Timpanos	2	3 89	1 80	$\frac{1.00+1.50}{21}$	•	17 51	
Por deducir	1	3 89	$\frac{\pi}{2} \times 145$	1 45	•	12 84	4 67
Muros cabeza	2 2	4 40	0 80	2 75 1 10	>	19 36 3 52	
Por deducir	2	2 00 0 80	$\frac{\pi}{2} 1 45$	1 45	,	5 28	10 56
Dados	4	, , , , ,	2 <mark>√.32</mark> ×0.40+0.3	1 2×0.40)	•	0 35	
Muros ala	4	$3.60\frac{1}{2}\left(\frac{0.84+0}{2}\right)$		2+0.40×0.40)		12 52	
" Refuerzos	4	0 35	0 08	0 60	>	0 07	
6 W	4 4 4	0 35 0 35 0 35	0 08 0 08 0 16	0 85 1 05 1 30	•	0 10 0 12 0 29	
	*	0 30		1 90			

	ales	DIM	ENSIONES	5	METRICA	CANT	IDA
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	
N		2.25	0.10	1.50		0.04	
Muros, refuerzos	4	0 35 0 35	0 16 0 16	1 52 1 75	m.	0 34	
	4 4	0 35	0 16	2 00	>	0 45	
	4	0 37 0 38	0.24 0.24	2 20 2 45	2	0 78 0 89]
Muro curvo		Arc. 80°×12.16		0 40		2 17	
Total	_	_	_		m³	_	
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							-
Coronamientos	4	4 25	0 36	0 10	m³	0 61	
	4	0 70	0 36 0 32	0 10	>	0 10 0 06	
•6	4	0 55 0 55	0 32	0 08 0 04		0 00	
" Muro curvo	1	1	i	0 10	,	0 61	
" Del frente	2		0 32	0 20	,	0 56	
Capa sobre la bóvede.	1			0 05	,	0 72	
Total	_	_		_	m³	_	-
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bó- veda.				·			
Bóveda		5 57	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 45	1 45	m³	18 39	
Por deducir		5 57	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 00	1 00	•	8 74	_
Total	-	_	_	_	m³	_	_
V—Revoque hidráuli- co para la toma de las juntas.							
Prospecto bóveda	2	$\frac{\pi}{2} 1 32$	••	1 32	m²	5 47	
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2}$ 1 00	••	1 00	,	3 14	
		. •		1			1

	de las igunles	DIM	ENSIONES	3	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
VI—Revoque							
Estribos Muros ala Dados	2 4 4 3	5 50 3 60 0 60 0 32		1 10 2.75+0.40 2 0 40 0 40	m ^s	12 10 22 68 0 96 0 38	
Muro curvo	1	Arc. 80°×12 00	••	0 40	×	6 70	42 82
Intrados	••	5 57	••	π× 1 00	•	17 49	17 49
Muro cabeza	2	4 40	••	0 60	>	5 28	5 28
Frentes	2	$\frac{3.25+2.20}{2}$	••	2 75	•	14 99	
Por deducir	2	2 00	••	1 10	٠	4 40	
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 32	••	1 32	,	5 47	5 12
Total	-	. –	_		m²	_	70 71
Alcantarilla de bóveda							
Luz 2.00—Hectómetro 49.70		•					
I—Bscavacion para cimientos y cauce							
Estribos	2 4	10 26 0 95	1 00 0 36	1 90 1 90	m ⁸	38 99 2 60	41 59
Muros de ala	4	2 90 0 55	$\frac{1.10+0.70}{2}$	1 90 1 90	>	19 84	·
Refuerzos	4	1 05 1 05	0 08 0 16	1 90 1 90	>	2 93 0 64 1 28	24 69
Muros eurvos	1 1 1 1	arc. 55°56′ ×2 arc. 20°57′ ×1 arc. 37°57′ ×1 arc. 25° 3′ ×	1.00×0.65 0.00×0.65	1 90 1 90		28 94 4 97 8 18 3 74	45 83
Cauce		100 00	2 00	0 90	>	180 00	180 00
Total	_	_	_	_	m ⁸	_	292 11
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.			•				
Cimientos (Estribos)	2 4	10 26 0 95	1 00 0 36		m ⁸	18 47 1 23	19 70

	las	Г	IMENSIONE	S	KETRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALBE
			1101070				
Cimientos Muros ala	4	2 90	$\frac{1.10+0.70}{2}$	0 90	m³	9 40	
Refuerzos	4 •4	0 55 1 05	0 70 0 08	0 90 0 90	3	1 39	
Reflerzos	4	1 05	0 16	0 90		0 60	11 69
Cimientos Muros curvos	1	arc. 55° 56′	₹24.00×0.65	0.90		13 71	
	1	arc. 20° 57' >	<11.00×0.65 <10.00×0.65	0 90 0 90	,	2 35 3 87	
	ī	arc. 25° 3'>	₹ 6.92×0.65	0 90	>	1 76	21 69
Elevacion (estribos)	2	8 56	0 80	1 30	•	17 80	17 80
Tímpanos	2	8 56	1 80	$\frac{1.45+1.05}{2}$,	38 52	
Por deducir	1	8 56	$\frac{\pi}{2} \times 145$	1 45		28 25	10 27
Muros de cabeza	2	4 32	0 80	2 95	•	20 39	
Por deducir	2	0 80	2 00	1 3 0	>	4 16	
	2	0 80	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 45	1 45	>	5 28	10 95
Muros de ala	4	$3.00 \frac{1}{2} \left(\frac{0.90+0}{2} \right)$	$\frac{32}{2.90} + \frac{0.50}{0.50}$	$\frac{0+0.32}{2} \times 1.00$	*	13 07	
Dado	4		$\left \frac{1}{2} (0.50 + 0.32) \right $			0 82	
Refuerzos	4	0 35	0 08	1 50	•	0 17	
	4	0 35 0 35	80 0 80 0	1 70 1 95	*	0 19	
	4	0 35	0 16	2 20	>	0 49	
66	4	0 35 0 35	0 16 0 16	2 45 2 70		0 55 0 60	16 11
Muros curvos	1	L	\times 24.00 (0.45-	<i>~</i>	*	6 31	
tt	1	1	\times 11.00 ($\frac{0.45}{}$	7 .	•	1 08	
a	1	arc. 37° 57'	$\times 10.00 \left(\frac{0.45}{5} \right)$	$\frac{+0.32}{2}$) 0.70	•	1 78	
	1	arc. 25° 3')	\times 6.92 ($\frac{0.45}{}$	$\frac{+0.32}{2}$) 0.70	>	0 82	9 99
Total			_`	_	m ⁸	-	118 20
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.				•			
Coronamientos	4	3 60	0 35	0 10	m ⁸	0 50	
Coronamiento, dado	4	0 50 0 45	0 35 0 32	0 10 0 08		0 07	
	4	0 45	0 32	0 04	•	0 01	0 63
,							l

	de los igunles	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Del frente	2	4 32	0 25	0 20	m ⁸	0 43	0 63 0 43
Capa sobre la bóveda Total		8 56 —	3 80 —	0 05	m ⁸	1 63	1 63 2 69
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bó- veda.							
Bóveda	••	10 16	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 45	1 45	m ^s	33 54	
Por deducir		10 16	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 00	1 00	1	15 95	17 59
Total	-	–	_	_	m ⁸	-	17 59
 V — Revoque hidráu- lico para la toma de las juntas. 							
Frente	2	$\left \frac{\pi}{2}\times 1\right $ 32		1 32	m ²	5 47	
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2} \times 1 00$		1 00	>	3 14	2 33
Total	-	-	_	_	m³	-	2 33
VI-Revoque		ļ.	1				
Estribos	2	10 08	••	1 30 3.10+1,00)	26 21	
Muros de ala	4	3 10	• • •	2	*	25 42	
Dado	4	0 45 0 36		1 00 0 30		1 80 0 43	53 86
Intrados	.	10 16		π×1 00	>	31 90	31 90
Muros cabeza (superior- mente)	2	4 32		0 55	×	4 75	4 75
Frente	2	$ \frac{3.25+2.10}{2} $		2 90		15 52	
Por deducir	2	2 00		1 30		5 2 0	
	2	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 32		1 32	•	5 47	4 85
Lateral—Muros curvos Superior	} 1	arc. 55° 5	66′ ×24.00	0 72 0 32		16 87 7 50	24 37
Lateral " " Superior "	} 1	arc. 20° 5	67′ ×11.00	0 72 0 32		2 90 1 29	4 19
Lateral " Superior "	} 1	arc. 37° 5	57′ ×10.00			4 77 2 12	6 89
Lateral " Superior "	} 1	arc. 25°	3' × 6 92	0 72		2 18 0 97	3 15
Total		_	_	_	m	_	133 96

	las ales	ŀ ,	DIM	ENSIONES	3 .	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo		Espesor	Altura	UNIDAD KET	Parciales	TOTALES
Alcantarilla de bó veda	-			,				
Luz 1 ^m 00 Hectómetro 51.8	0							
l — Escavacion par cimientos y cauce	в.							
Estribos			02 00		2 50 2 50	m³	60 10 1 50	61 60
Muros de ala	. 4	1	4 0	$\frac{1.15+0.95}{2}$	2 50	,	14 70	
ú	. 4	0	25	0.85+0.80	2 50		2 06	
	4	0	50	0 80	2 50	•	4 00	20 76
Muros curvos	. 4	arc 80°×4	30	0 70	2 50	3	42 02	42 02
Cauce	1	11	82	0 80	1 50	>	14 18	
he	. 2	1	42	$\frac{0.80+1.30}{2}$	1 50	>	4 47	
••	. 2	0	25	$\frac{1.30+1.40}{2}$	1 50	•	1 01	
" (curvo)		0 arc.80°×4	50 30	1 40 1 65	1 50 1 50		2 10 29 72	
" (triángulo)		11		0 95	0 60	1 1	6 84	
" (recto)	1 1	75	00	$\frac{1.85+2.40}{2}$	1 50	•	239 06	297 38
Total	-	_		_	· _	m³	_	421 76
II—Albañileria de la drillos mezcla ord: naria.	-							
Cimientos (estribos) Refuerzos	. 2		02 00	1 00 0 15	0 9 0 0 90		21 64 0 54	22 18
Muros de ala	4	1	40	1.15+0.95	0 90		5 29	
66 66	4	0	25	0.85+0.80	0 90		0 74	
	. 4	it .	50	0 80	0 90	1 1	1 44	7 47
Muros curvos	. 4	arc. 80°×4	30	0 70	0 90		15 13	15 13
Elevacion—Estribos	. 2	10	22	0 80	1 60	,	26 16	26 16
Tímpanos			22	1 30	0.55+0.90		19 25	
Por deducir	. 1	11		$\frac{\pi}{2} \times 0$ 90	0 90	,	13 00	6 26

	nes nes	·r	DIMENSIONE	s .	PICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Muros cabeza	2	2 90	0 80	2 65	m ⁸	12 06	
Por deducir	2	1 00	0 80	1 50	•	2 40	
	2	0 80	$\frac{\pi}{2} \times 0.90$	0 90	` >	2 03	7 63
Muros de ala	4	$1.73 \frac{1}{2} \left(\frac{0.85 + 0}{2} \right)$	$\frac{.32}{\times}$ 2.65 $+\frac{0.6}{1}$	$\frac{0+0.32}{2} \times 1.50$		7 75	
Dado	4		$\frac{0.60+0.32}{.2}$	1 50	,	1 24	
Refuerzos	4	0 35	0 10	1 60	>	0 22	
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	4	0 35 0 35	0 10 0 10	1 85 2 10	•	0 26	,
•	4	0 35	0 10	2 35	•	_0 33	10 09
Muros curvos	4	Arc 80°× 4.30	0 32+0,50	0 90		8.86	8 86
Total	-	_	- .	` -	m³	_ ·	103 78
lli—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							· .
Coronamientos Dados	4 4 4		0 34 0 34	0.10. 0.10	m³	0 28 0 07	٠,
3	4	.1	0 25 0 25	0 08 0 05	*	0 03	. 0 39
Coronamiento del frente.			0 32	3	•		
	1			0 15	*	0 28	0 28
Capa (sobre la bóveda)		10 22	2 80	0 05	. *	1 43	1 43
Total	-	_	-	<u>-</u>	m ⁸		2 10
IV — Albañileria de ladrillo en mezola hi- dráulica para bóveda.				·			
Bóveda		11 90	$\frac{\pi}{2} \times 0.90$	0 90	m³	15 13	
Por deducir		11 90	$\frac{\pi}{2} \times 0$ 50	0 50	>	4 67	10 46
Total	-	_	_	_ ,	m ^s	· —	10 46
V-Revoque hidráuli- para la toma de las juntas.			:	·			
Prospecto bóveda	2	$\frac{\pi}{2} \times 0.82$		0 82	m³	2 11	
Por deducir	1 1	$\left \frac{\pi}{2}\times 0\right $ 50		0 50	*	0 78	1 33
Total	_	_	_	_ ·	m²	_	1 33
•			1	l	i i		

	de las ignales	DIM	ENSIONES		METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMENO de partes ign	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
VI—Revoque							
Estribos	2	11 82		1 60	m³	37, 82	37 82
Muros ala	4	1 80	••	1 50	•	10 80	
	4	1 80	••	$\frac{1}{2}$	>	4 14	
Dado	4	0 45 0 10	••	1 50 1 50	,	2 70 0 30	
	4	0.32+0.22		0 60		0 65	18 59
Tutuadas	_	2					
Intrados		11 90	••	π ×0 50	•	18 68	18 68
riormente	2	2 90	••	0 50	>	2 90	2 90
Frente	2	2.10+1.00		2 60		8 06	
Por deducir	2	1 00	••	1 60	>	3 20	
	2	$-\frac{\pi}{2} \times 0.82$		0 82	>	2 11	2 75
Muros curvos "superiormente.	4 4	arc. 800×4 30 arc. 800×4 30	••	0 92 0 32	>	22 09 7 69	29 78
Total	_				ın²	_	110 52
Nota—El radio 4m30 es la me- dia de todos los radios me- dios.							110 02
Alcantarilla de bóveda							
Luz 2moo. Hectómetro 56,93							
I — Escavacion para cimientos y cauce		-					
Estribos	2	5 50	1 20		m ⁸	11 88	
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	4	0 80	0 25	0 90	>	0 72	12 60
Muros ala	4	3 45	$\frac{1.30+0.65}{2}$	0 90	,	12 11	
	4	0 60 3.12+3.05	0 65	0 90	•	1 40	
Refuerzos	4	2 2	. 0 10	0 90	>	1 11	14 62
Muros rectos (Rádio medio) — Muros	2	4 50	0 65	0 90	•	5 27	
curvos	2	arc.680×12.16	0 65	0 90	•	16 88	22 15
Muros dado	2	0 65	0 65	0 90	>	0 76	0 76
(Rádio medio)-Cauce	2	arc.680× 9.00	6.35+6.07	0 75	2	99 48	
" "	2	1	$\frac{6.35+6.07}{2}$	0 75		633 42	732 90
Total	–	_		-	m³		783 03

	ins solc	D	IMENSIONE	S	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
II—Albañileria de la- drillo en mezela or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2 4	5 50 0 80	1 20 0 25	0 80 0 80	m³	10 56 0 64	11 20
" Muros de ala	4	3 4 5.	1.30+0.65	0 80	2	10 76	
	4	0 60 3.12+3.05	0 65	0 80	,	1 24	
· Refuerzos	4	2	0 10	0 80	•	0 99	12 9
" Muros rectos	2	4 50	0 65	0 80	,	4 68	4 6
" Muros curvos	2 2	arc. 68°×12	3.16×0 65 0'65	0 80 0 80	>	15 01 0 68	15 69
Elevacion —Estribos	2	4 00	1 00	1 30		10 40	10 4
Гímpa nos	2	4 00	2 00	1.50+090		19 20	
Por deducir		4 00	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 50	2 1 50	,	14 13	5 0
Muros cabeza,	2	4 50	0 70	2 98	>	18 77	
Por deducir	2	0 70	2 00	1 30		3 64	
	2	,0 70	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 50	1 50	•	4 95	10 1
Muros ala (elevacion)	4	$3.45\frac{1}{2}\left(\frac{1.15+0}{2}\right)$	$\frac{42}{2}$ × 2.96 + $\frac{0.4}{2}$	$\frac{5+0.42}{2}$ × 0.75)		18 28	
Dado	4	0 65	0.45 + 0.42	0 75	,	0 85	
Refuerzos	4	0 90	0 10	1 30	>	0 47 0 84	
	4	1 10 0.50+0.53	0 10 0 10	1 90 2 60	,	0 54	20 9
Muros rectos	2	4 50	0.45+0.32	0 75	,	2 60	
curvos		arc.68°×12.16	0.45 + 0.32	0 75	,	8 33	
dado	2	0 32	0.45 + 0.32	0 75	,	0 18	11 1
uauv, · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	-	0.02	2		m³		102 3
Total	_	_	_	•	m	'-	102 3
ill—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4	4 29	0 35	0 10	m ^s	0 60	
**	4	0 65 0 55	0 35 0 32	0 10 0 08		0 09	
4	4	0 55	0 32	0 05		0 01	0.7
		·		•			

	de las igninles		DI	MENSIONI	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO de partes igu	Large		Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Coronamiento del frente	2	4	5 0	0 33	0 20	m³	0 59	0 59
Capa sobre la bóveda	1	4	00	4 20	0 0	5 >	0 84	0 84
Total		_		-	_	m ⁸	<u> </u>	2 19
IVAlbañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bó veda								
Bóveda		5	5 0	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 50	1 50	m ^s	19 43	
Por deducir	·	. 5	5 0	$\frac{\pi}{2}$ × 1 00	10) .	8 63	10 80
Total	_	-				m*	-	10 80
 V — Revoque hidráu- lico (para la toma de las juntas). 				÷				
Frente	2	$\frac{\pi}{2} \times 1$	32	••	1 3	2 m²	5 47	
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2} \times 1$	00	••	10	•	3 14	2 33
Total	_	-		. —	-	m²	-	2 33
VI—Revoque								
Estribos	2	. 5	42	••	1 30	m²	14 09	
Muros de ala	4	i	9 0	•••	$\frac{3.05+0.7}{2}$	~	29 80	
	4		60	••	0 7	S	1 85	40.00
	2	0	35	• •	2	*	0 26	46 00
Intrados	• -	5	50		π×1 0) >	17 27	17 27
Muros cabeza (superior mente)	2	4	50	••	0 4	5 .	4 05	4 0
Frente	2	$\frac{3.40+2}{2}$	· 0 0		2 9	5 >	15 93	
Por deducir	2		00	: ••	1 30	1	5 20	
	2	$\frac{\pi}{2} \times 1$	32		1 3	2 >	5 47	5 20
Muros rectos (lateral mente)	2 2	4 4	50 50		0 7 0 3:	7	6 93 2 88	9 81
***				1	:			

	los		I	IMENS	IOI	VES	RICA	CANT	IDADES
INDIC CION DE LAS OBRAS	numeno de los partes iguales	Largo		Espes	or	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Mnros curvos (lateralmente)	2 2 2 2 2	$\frac{0.65+}{2}$	00	× 12 10	6	0 77 0 32 0 75 0 75 0 75	,	22 22 9 24 1 50 0 73 0 20	43 70 116 28
Luz Imoo Hectómetro 58,88 I—Escavacion para cimientos y cauce									
Estribos y muros de pro- longacion	2 2 2		40 40 10	0	55 30 16	1 60 1 60 1 60	m ⁸	20 06 9 02 3 64	
curvos	1 2 2	11 arc.70°× 28	(6. 5 5	0 1.00+1 2 1.00+1	-	0 60 0 60 0 60	•	5 38 12 97 45 36	63 71
Total II-Albañileria de ladrillo en mezola or-		-				••	m³	_	96 43
dinaria. Cimientos — Estribos y muros de prolongacion Idem esceso—por deducir	2 2	11 11	40 40		55 10	1 50 0 60		18 81 1 37	17 44
Refuerzos	2 2	7	40 10	0	30 16	1.50 1.50	>	8 46 3 41	11 87
Elevacion estribos	2 4 4	Ō	20 75 05	0	35 35 35	1 92 0 12 0 40	>	5 64 0 13 0 59	6 36
Muros prolongacion " dado Refuerzos	4 4 4	0 0 0	15 35 57 58	0	35 30 30	$\begin{array}{r} 0.34 + 2.44 \\ \hline 0.34 \\ 0.75 \\ 1.15 \end{array}$	>	6 13 0 17 0 51 0 80	
Cupa sobre estribos. Por deducir	2 2 4	5	90 40 60	0	46 30 35	1 54 0 50 0 15	•	9 78 1 62 19 01 0 13	18 88
Total	_	_	-	_	J J	_	m ⁸	-	54 55

	IAS	DI	MENSION	ES	MÉTRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes igninhes	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉT	Parciales	TOTALES
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.							
Coronamientos	4 4 4	3 79 0 40 0 35	0 45 0 45 0 35	0 12 0 05	m ⁸ •	0 68 0 09 0 02	
	4	0 35	0 35	0 05	,	0 01	
Estribos	4 4 4	0 45 0 35 0 35	0 45 0 35 0 35	0 12 0 05 0 05	•	0 10 0 02 0 01	0 93
Capa sobre estribos	4	0 60	0 40	0 15		0 14	0 14
Total	-	_	_	_	m³		1 07
IV-Revoques					•		
Estribos	2 4	4 20 0 75	••	2 52 0 12 0 40	m³	21 17 0 36 0 72	
	4	0 45 0 60		0 25	,	0 60	22 85
Muros prolongacion	4	3 15		$\frac{3.04+0.94}{2}$	•	25 07	
Dado	4	0 35		0 94	>	1 32	
••	4	0 35	••	$\frac{0.94+0.34}{2}$	•	0 90	
	4	0 34	••	0 35	•	0 24	27 53
Total		_	_	-	m²	-	50 38
V—Maderas y fierros para tramo							
Maderas—Soleras Piezas longitudinales transverseles	2 2 2	2 70 2 00 1 54	0 30 0 30 0 20	0 30	m ⁸	0 194 0 360 0 185	0 739
Total		_	_	_	m³	_	0 739
Fierros—Tirantes Tuercas Tornillos en los estribos	4 8	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018	kg.	40 79 4 03	44 82
comprendido las bar ras T	4	0 80 0 06	0 015 0 06		1 2	5 59 2 01	7 60
' Total			_		kg.	_	52 42

	de las igunles	Γ	IMENSIONE	S	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO de Partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Alcantarilla de bó- veda							
Luz 1 ^m 50 Hectómetro 103,06							
I — Escavacion para cimiento y cauce							
Estribos	1	6 55 6 55				13 76 6 55	20 31
Muros de prolongacion Refuerzos	2 2 2 2	2 85 0 70 0 70 0 70	0 16 0 32	2 10 2 10	,	6 22 0 47 0 94 1 41	9 04
(Rádio medio) — Muro	1	arc.35037'	 ≺17.16×0 52	2 10	,	11 65	11 65
Muros de prolongacion Refuerzos	2 2 2 2 2	2 85 0 70 0 70 0 70	0 16 0 32	1 00 1 00	*	2 96 0 22 0 45 0 67	4 30
(Rádio medio) — Muros curvos	1	L	 ×19.16×0.52	1 00	•	5 53	,
Dado	1 1 1		 	1 00	,	0 55 1 96 2 08	6 08
Cauce	I 1	1 25 30 00	į			0 72 165 00	4 76 165 00
Total	-	_	_	_	m³	-	221 14
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.]	
Estribos	2	6 55	1 00	0 90	m³	11 79	11 79
Muros prolongacion Refuerzos	4 4 4	0 70	0 16 0 32	0 90 0 90	,	5 34 0 40 0 72 1 21	7 67
Rádio medio—Curvos	1 1 1	arc.35037') arc.31049') 0 50	$ \begin{array}{c} \\ \times 17.16 \times 0.52 \\ \times 19.16 \times 0.52 \\ \\ 0 52 \end{array} $	0 90		4 99 4 98 0 23	10 20

	delas		DIMENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
						,	
(Radio medio) curvos	1	arc.76° 5'>	2.84 ×0.52	0 90	ms	1 77	
Recto	1	4 00	0 52	0 90	>	1 87	3 64
Estribos, elevacion	2	4 86	0 80	1 30		10 11	10 11
Timpanos	2	4 86	1 55	1.20 + 0.85	,	15 44	
Por deducir	••	4 86	$\frac{\pi}{2} \times 1 \ 20$	1 20	•	10 99	4 45
Muros de cabeza	2	3 10	0 80	2 63		13 04	
Por deducir	2	0 80		· 1 30	•	3 12	
·. ···································	2	0 80	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 20	1 20	>	3 62	6 30
Muros prolongacion	4	2 30	0 32	$\frac{2.60+1.10}{2}$		5 45	
Dado Refuerzos	4		0 32 0 16	1 10 1 12	2	0 70	
	4	0 35	0 16	1 38	•	0 31	
	4		0 32 0 32	· 1 57 1 85	» .	0 70	į
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	4	0 35 0 35	0 48 0 48	2 05 2 30	3	1 37 1 55	11 16
Rádio medio-Muros cur-				_ 00		- 50	11 10
VOS	1	arc.31049'>	(19.16×0.32	0 80		2 72	
			₹17.16×0.32	0 80	,	2 72	
" rectos "			< 2.84×0.32	0 80	*	0 97	
Dado	1	4 00 0 33	0 32 0 32	0 80 0 80	>	1 02 0 08	7 51
Total	-	_		_	m³	_	72 83
·	- 1						
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamiento	4	2 75	0 34	0 10	m ⁸	0 37	
**	4	0 55 0 45	0 34 0 32	0 10 0 08	•	0 07 0 05	
	4	0 45	0 32	0 04		0 01	0 50
(Del frente)	2	3 10	0 32	0 15	>	0 30	0 30
Capa sobre la bóveda		4 86	3 20	0 05	٠,	0 78	0 78
Total	_	_		_	m³	_	1 58
		'					

	de las ignales	DI	MENSION	ES	NÉTRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	SUNERO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉT	Parciales	TOTALES
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bó- veda.							
Bóveda		6 47	$\frac{\pi}{2} \times 1 \ 20$	1 20	m³	14 63	
Por deducir		6 47	$\frac{\pi}{2} \times 0.75$	0 75	,	5 71	8 92
Total	_	_	_	_	m³	_	8 92
V—Revoque hidráuli- co para la toma de las iuntas.							
Frente	2	$\frac{1.07+0.80}{2}$	••	1 50	m³	2 81	
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2} \times 0.75$	••	0 75	•	1 76	1 05
Total	_	_	_	_	m³	_	1 05
VI—Revoque							
Estribos	2	6 4 0		1 30	m²	16 64	16 64
Muros prolongacion	4	2 30		$\frac{2.60+1.10}{2}$		17 02	
Dado Frente id	4	0 50 0 32		1 10 0 30	,	2 20 0 38	19 60
Intrados		6 47	••	π×0 75	,	15 24	15 24
Muros de cabeza (superior)	2	3 10	••	0 50	,	3 10	3 10
Frente	2	1 50	••	$\frac{0.55+0.25}{2}$,	1 20	1 20
Lateral, muros curvos Superior,	1 1	arc. 31° 49	9′ × 19.16	0 80 0 32	•	8 50 · 3 40	11 90
Lateral, Superior,	1	arc. 35° 37	7' × 17.16	0 80 0 32	,	8 53 3 41	11 94
Lateral, " Superior, "	1 1	arc. 76°	5' × 284		,	3 02 1 21	
Lateral, " recto Superior, "	1	4 00 4 00		0 80 0 32	,	3 20 1 28	8 71
Lateral, " dado	1	1 00		0 80		0 80	
Superior, " "	1	0 50 0 32	•••	0 80 0 32	3	0 40 0 10	1 30
Total	_		. —		_	_	89 63

	las nes	DIM	ENSIONES		METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes ignales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Alcantarilla de bó- veda							
auz 1 ^m 50 Hectómetro 128,50							
— Escavacion para cimientos y cauce							
Sstribos	2 4	11 06 1 00	1 00 0 2 5	1 00 1 00	m³	22 12 1 00	23 12
Muros ala	4	2 82	$\frac{0.99+0.70}{2}$	1 00	•	9 53	
Dados	4 4 4	0 50 1 05 1 05	0 70 0 16 0 08	1 00 1 00 1 00	>	1 40 0 67 0 34	11 94
Auros curvos	1	$\frac{\pi}{2}$ ×3 25	0 70	1 00	,	3 57	
Parte recta	1 1 1	10 10 Arc. 32°×10.55 3 15 1 00	0 70 0 70 0 70 0 52	1 00 1 00 1 00 1 00	» »	7 07 4 10 2 21 0 52	17 47
Total		_		_	ın³		52 53
Cauce—Desmonte		••		••	m³	95 00	95 00
" Terraplen					•	180 00	180 00
Total	-		-		m ^s	_	327 53
I—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—Estribos Refuerzos	2 4	11 06 1 00	1 00 0 25	0 90 0 90	m³	19 91 0 90	20 81
Muros ala	4	2 82	0.99 + 0.70	0 90		8 58	
Refuerzos	4 4	1 05 1 05	0 16 0 08	0 90 0 90	,	0 60 0 30	
Dados	4	0 50	0 70	0 90	()	1 26	10 74
dures curvos	1	$\frac{\pi}{2} \times 3 \ 25$	0 70	0 90	•	3 21	
Parte recta	1 1 1 1	10 10 Arc. 32°×10.50 3 15 1 00	0 70 0 70 0 70 0 52	0 90 0 90 0 90 0 90		6 36 3 69 1 98 0 47	15 71
Elevacion estribos	2	9 26	0 80	1 40		20 74	20 74
l'impanos	2	9 26	·	0.75+1,15	,	27 27	
Por deducir	1		$\frac{\pi}{2} \times 1$ 15	2 1 15		19 23	8 04

	nles		IMENSIONE	S	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de ma partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Muros cabeza	2	3 60	0 80	2 75	m³	15 84	
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 15	0 80	1 15		3 32	
	1 1		0 80	1 40	•	3 36	9 16
Muros ala	4	$2.92\frac{1}{2}\left(\frac{0.79+0}{2}\right)$	$\frac{32}{2.75} + \frac{0.56}{1.00}$	$\frac{0+0.82}{2} \times 0.80$,	10 83	
Refuerzos	4 4 4 4	0 35 0 35 0 35 0 35	0 16 0 16 0 16 0 08 0 08	2 45 2 22 1 20 1 75 1 50	> > > > > > > > > > > > > > > > > > > >	0 55 0 50 0 27 0 20 0 17	
***	4	0 35	$\begin{array}{c} 0.08 \\ 0.50 + 0.32 \end{array}$	1 25	٠	0 14	13 32
Dados	4	0 50	2	0 80	"	0 66	10 02
Muros curvos	1	$\frac{\pi}{2} \times 3$ 25	0.50+0.32	0 80	•	1 67	
Parte recta	1	10 00	$\frac{0.50+0.32}{2}$	0 80	•	3 28	
Muro curvo	1	Arc 320×10 50	$\frac{0.50+0.32}{2}$	0 80	,	1 92	
Parte recta	1	3 05	$\frac{0.50+0.32}{2}$	0 80	,	1 00	
	1	0 90	0 32	0 80	•	0 23	8 10
Total		_	-		ın³		106 62
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos Dado	4 4	3 51 0 55	0 34 0 34	0 10 0 10	m³	0 48	
Dado	4	0 45	0 30	0 08	•	0 04	
	4	0 45	0 30	$\frac{0.05}{3}$	•	0 01	0 60
Coronamiento del frente.	2	3 60	0 32	0 15	•	0 35	0 35
" muros eurvos.	1	$\frac{\pi}{2} \times 3 \ 16$	0 34	0 10	,	0 34	
" parte recta	1	10 00	0 34	0 10	»	0 34 0 20	
muro curvo	1	Arc 32°×10 50 3 05	0 34 0 34	0 10 0 10	>	0 10	
	î	0 90	0 34	0 10	•	0 03	1 01
Total	_	-		_	m³	-	1 96
IV – Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bó'da.			_				
Bóveda	1	10 95	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 15	1 15	m ⁸	22 74	
Por deducir	1	10 95	$\frac{\pi}{2} \times 0.75$	0 75	>	9 67	13 07
Total · · · ·	-	_	-	_	nı ^s	-	13 07

	lus nles	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
V—Revoque hidráulica para la toma de las juntas.							
Frente	2	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 07		1 07	m³	3 59	
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2} \times 0.75$		0 75	,	1 77	1 82
Total	-	_	_	_	m³	-	1 82
Vi-Revoque							
Estribos	2	10 86	••	1 40	m²	30 41	30 41
Muros de ála	4	2 95	••	$\frac{2.75+0.80}{2}$,	20 95	
Dados	4	0 50		~0 8ù	•	1 60	22 55
Intrados	1	10 95		π ×0 75	•	25 79	25 79
Muros cabeza (superiormente)	2	3 60		0 50	,	3 60	3 60
Frentes	2	$\frac{2.65+1.65}{2}$	••	2 70		11 61	
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 07		1 07		3 59	
	2	1 50	••	1 40	•	4 20	3 82
Muro curvo	1	$\frac{\pi}{2} \times 3 \ 42$	••	0 80	•	4 30	
Parte recta	1 1 1	10 00 Arc. 32º×10.31 3 05	••	0 80 0 80 0 80	,	8 08 4 62 2 44	19 36
Total		_	-		m³		105 53
Alcantarilla de bóveda		·					
Luz 1m00 Hectómetro 129,04							
I — Mecavacion para cimientos y cauce							
Estribos	2 4	8 48 1 00	1 0 0 0 10	1 80 1 80		30 53 0 72	31 25
Muros de ala	4	2 31	$\frac{0.95+0.68}{2}$	1 80		13 56	
Dado	4 4	0 50 1 65	0 68 0 10	1 80 1 80		2 45 1 18	17 19

	트를	I	DIMENSIONE	S	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes ixuales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Rádio medio, muros curvos	1 1 1 1 1	4 50 arc. 41°14′> 3 00 0 68	< 2.26×0.68 0 68 < 4.26×0.68 0 68 0 68	1 80 1 80 1 80 1 80 1 80	m ⁸	3 24 5 51 3 75 3 67 0 83	17 00
Rádio medio, id curvos.	1	arc. 23°34'>	<12.26×0.68 	1 80	•	6 17	6 17
Cauce	••	50 00	2 50	0 80	•	100 00	100 00
Totêi	-	_	_	_	m³	_	171 61
lI—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria,							
Cimientos—Estribos Refuerzos	2 4	8 48 1 00	1 00 0 10	0 90 0 90	m³	15 26 0 36	15 62
" Muros de ala	4	2 31	0.95 + 0.68	0 90	,	6 78	
" Dado " Refuerzos	4	0 50 1 65	0 68 0 10	0 90 0 9 0	•	1 23 0 59	8 60
Muros curvos rectos curvos rectos dado dado curvos	1 1 1 1 1	4 50 arc. 41°14'> 3 00 0 68	<pre> < 2.26 × 0.68</pre>	0 90 0 90 0 90 0 90 0 90 0 90	, ,	1 62 2 75 1 88 1 84 0 42 3 09	11 60
Estribos (elevacion)	2	6 68	0 80	1 30		13 89	13 89
l'impanos	2	6 68	1 30	0.90+0.80	,	14 76	
Por deducir	1	6 68	$\frac{\pi}{2} \times 0 90$	0 90	•	8 49	6 27
Muros de cubeza	2	2 80	0 80	2 32	•	10 39	
Por deducir	2		1 00	1 30	>	2 08	0.00
	2	0 80	$\frac{\pi}{2} \times 0.90$	0 90	•	2 03	6 28
Muros de ala	4	$231\frac{1}{2}\left(\frac{0.75+}{2}\right)$	$\frac{0.32}{0.48} \times 2.30 + \frac{0.32}{0.48}$	$\frac{18+0.32}{2}$ × 0.80	,	7 16	
Dado	4	0 50	$\frac{0.48+0.32}{2}$	0 80	>	0 64	
Refuerzos	4 4	0 33 0 33	0 10 0 10	1 20 1 40	,	0 16 0 18	
	4	0 33	0 10	1 60	•	0 21	
••	4	0 33	0 10 0 10	1 80 2 05	>	0 24 0 27	8 86

			ins nies			DIME	SIONI	ES		rRICA	CANT	IDADES
INDICACION	DE LAS	OBRAS	NUMERO delas partes iguales	L	argo	Es	pesor	Alt	ura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Elevacion.	muros	curvos	1	arc.	67°11′		`		0 80	m ^s	0 85	
	•	rectos.	1		4 50	0.48-	$\frac{+0.32}{2}$	1	0 80		1 44	
		curvos	1	arc.	41° 14′	× 4.2	6 (9 48	+0 32)	0 80	,	0 98	
	4.	rectos.	1		3 00	0.48	+0.32 2	Ĭ	0 80		0 96	
44		dado	1		0 32	1	0 32	l	0 80	,	0 08	
••		curvos	1	arc.	23° 34′	\times 12.2	6 (<u>0.48</u>	$\frac{+0.32}{2}$	0 80		1 61	5 9
	Total		-				-		-	m³	_	77 0
III—Albaí drillo er dráulica	mez											
Coronamie	ato, mu Dado	ıros ala	4 4 4		4 70 0 50 0 45	1	0 34 0 34 0 32		0 10 0 10 0 08	m ^s	0 64 0 07 0 05	
	••		4		0 45		0 32		$\frac{0\ 05}{3}$	•	0 01	07
** **	muro	curvo. rectos.	1		67°11'; 4 50 41°14';	1 0	34		0 10 0 10		0 09 0 15 0 10	
••		curvos rectos.	1	aic.	3 00		0 34		0 10 0 10	:	0 10	
		dado curvos	1	arc.	0 34 23°34′		0 34 5×0.34	İ	0 10 0 10	;	0 01	0.6
	del f	rente	2		2 80	ł	0 32		0 15	,	0 27	0 2
Capa sobre					6 68	ļ .	2 40		0 05		0 80	0.8
-	Tota		_				_		_	m³	-	2 4
II-Albañ drillo er dráulica da.	mez	cla hi										
Bóveda					8 32	$\frac{\pi}{2} \times$	0 90		0 90	m³	10 58	
Por deducii					8 32	$\frac{\pi}{2} \times$	0 50		0 50	•	3 26	7 3:
	Tota	1			_		_		-	m³	_	7 3:
V—Revoq co (para las junta	la tor				•							
Frente	•• •••	•••••	2	$\frac{\pi}{2}$ X	0 82		• •		0 82	m³	2 11	
Por deducii	·	· · · · · ·	2	$\frac{\pi}{2}$ ×	0 50		••		0 50	•	0 78	1 3
	Tota	1	-	ļ -	_		_			m³	_	1 33

	lns nies	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
VI—Revoque							
Estribos	2	8 25	••	1 30	1 1	21 45	21 45
Muros de ala	4	2 50	••	2.45 + 0.82	,	16 35	
Dado	4	0 45	••	0 82	•	1 48	17 83
Intrados		8 32	••	π× 0 50		13 06	13 06
Muros cabeza superior	2	1	••	0 50	,	2 80	2 80
Frente	2	$\frac{2.00+1.15}{2}$	• ·	2 30	,	7 25	
Por deducir	2	1 00	••	1 30		2 60	
	2	Z	••	0 82	×	2 11	2 54
Muros curvos rectos curvos	1 1 1	4 50 arc. 41° 1	4'× 4 26	0 82 0 82 0 82	» »	2 17 3 69 2 51	
" rectos	1 1 1	0 62	 4'×12 26	0 82 0 82 0 82	>	2 46 0 51 4 14	15 48
Total	_	-	_	_	m²	_	73 16
Alcantarilla abierta	! 	•					
Luz 1.00. Hectómetro 140.47							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2	4 30	0 85	1 00	m³	7 31	7 31
Muros ala	4		0 65 0 08	1 00		5 75 0 33	
	4	2	0 16	1 00	>	0 27	6 35
Total	-	_		_	m³	-	13 66
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos (estribos)	2	4 30	0 85	0 90	m³	6 58	6 58
Muros de ala	4 4	1 02	0 65 0 08			5 17 0 29	
6. 66	4	0.50 + 0.35	0 16	0 90	,	0 24	5 70

	de los ignales	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Elevacion—Estribos	2 4 4 2	4 20 0 75 1 05 4.20+4.55	0 32 0 32 0 32 0 33	1 02 0 12 0 30 1 10	mª	2 74 0 12 0 40 3 18	6 44
Muros de ala	4	1 66	0 42	1.44+0.34	٠	2 48	
Dados	4	0 50	0 42	0 34	,	0 29	2 77
Refuerzos	4 4 4 4	0 34 0 34 0 34 0.25+0.50	0 08 0 08 0 08 0 16	0 50 0 70 0 90 1 10	•	0 05 0 08 0 10 0 26	
Capa sobre los estribos —Por deducir	4	0 60	0 32	0 15	,	3 26 0 12	3 14
Total III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- draulica.		_	_	-	m³		21 86
Coronamientos Dados Estribos	4 4 4 4 4	2 42 0 70 0 60 0 60 0 45 0 35	0 35 0 35 0 30 0 30 0 45 0 35	0 10 0 10 0 08 0 04 3 0 10 0 08 0 04	m ⁸	0 34 0 10 0 06 0 01 0 08 0 04 0 01	
One of the ortest than				3		0 64	0.50
Capa sobre estribos Total IV—Revoque	4	0 60 —	0 32 —	0 15 —	m ^s	<u>0 12</u>	0 76
Estribos	2 4 4 4 4 4	4 20 0 79 0 45 0 60 0 32 2 15 0 65 0 42		1 02 0 12 0 30 0 15 0 15 0 15 1.44+0.34 2 0 34 0 34	m³	8 57 0 36 0 54 0 36 0 19 7 65 0 88 0 57	10 02
Total	4	0 65	·· 	0 34	m³	0 44	9 54

Largo Espesor Altura 2 2 2 2 2 2 2 2 2		de las igunies	DI	MENSIONE	ES	METRICA	CANT	IDADES
Para tramo Par	INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO de Partes igu	1	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Piezas longitudinales trasversales 2 2 00 0 30 0 30 0 30 0 30 0 185 0 1	V—Maderas y fierros para tramo						-	
Fierros—Tirantes Tuercas	Piezas longitudinales	2	2 00	0 30	0 3 0	•	0 36)	
Tuercas 8 0 06 0 06 0 018 5 4 03 44 Tornillos en los estribos comprendido las barras T 4 0 80 0 015 0 015 7 5 59 7 Tuercas 4 0 80 0 015 0 018 7 2 011 7 Total		_	_	· —	_	m³	_	0 739
Tuercas	Tuercas Tornillos en los estribos comprendido las barras	8	2 10 0 06					44 82
A lea mtarilia abierta Luz Imoo Hectómetro 146.22 1 — Escavacion para cimientos Estribos	Tuercas	4						7_60
Luz Imoo Hectómetro 146.22	Total	_	_	-	-	kg.	-	52 42
Lestribos 2 4 30 0 85 1 00 m ³ 7 31 7	Alcantarilia abierta							
Cimientos Estribos 2 4 30 0 85 1 00 ms 7 31 7 Muros de ala 4 2 30 0 67 1 00 6 16 1 6 16 Refuerzos 4 1.55+1.50 0 16 1 00 98 7 Total - - - ms - 14 III—Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria. 2 4 30 0 85 0 90 ms 6 58 6 Muros de ala 4 2 30 0 67 0 90 5 54 6 Muros de ala 4 2 30 0 67 0 90 5 54 6 "refuerzos 4 1.55+1.50 0 16 0 90 0 88 6 "refuerzos 4 2 30 0 67 0 90 0 38 6 Elevacion—Estribos 2 2 10 0 32 1 05 1 41 "refuerzos 4 1 05 0 42 1 05 1 41 "refuerzos 2 2 10 0 32 1 05 1 41 "refuerzos 4 1 05 </td <td>Luz 1m00 Hectómetro 146.22</td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td></td> <td> </td> <td></td>	Luz 1m00 Hectómetro 146.22						 	
Muros de ala 4 2 30 0 67 1 00 6 16 Refuerzos 4 1.55+1.50 0 16 1 00 98 4 0.58+0.75 0 16 1 00 0 43 7 Total — — — ms — 14 II—Albañileria de ladrillo en mezcla or dinaria. 2 4 30 0 85 0 90 ms 6 58 6 Muros de ala 4 2 30 0 67 0 90 5 54 6 " refuerzos 4 1.55+1.50 0 16 0 90 0 88 6 " refuerzos 4 0.58+0.75 0 16 0 90 0 38 6 Elevacion—Estribos 2 2 10 0 32 1 05 1 41 " " " " " " " " " " " " " " " " " " "	l — Escavacion para cimientos							
Refuerzos 4 1.55+1.50 / 0.58+0.75 0 16 1 00 3 98 7 Total — — — — — 14 III—Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria. Cimientos—Estribos 2 4 30 0 85 0 90 m² 6 58 6 Muros de ala 4 2 30 0 67 0 90 5 54 6 "refuerzos 4 1.55+1.50 0 16 0 90 0 0 88 0 88 "refuerzos 4 0.58+0.75 0 16 0 90 0 38 6 Elevacion—Estribos 2 2 10 0 32 1 05 1 141 1 05 0 42 105 1 185 1 41 """ 4 0 80 0 42 0 42 0 40 0 0 71 0 16 0 90 0 0 71 0 16 0 90 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	Estribos	2	4 30	0 85	1 00	m*	7 31	7 31
Total		4		0 67	1 00		6 16	
Total	Refuerzos	4	2	0 16	1 00	•	o 98	
II—Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria. Cimientos—Estribos 2 4 30 0 85 0 90 m³ 6 58 6 Muros de ala 4 2 30 0 67 0 90 5 5 54 "refuerzos 4 1.55+1.50 0 16 0 90 0 0 88 ""		4	0.58+0.75 2	0 16	1 00	•	0 43	7 57
drillo en mezcla or dinaria. 2 4 30 0 85 0 90 m³ 6 58 6 Muros de ala. 4 2 30 0 67 0 90 5 54 5 54 " refuerzos. 4 1.55+1.50/2 0 16 0 90 0 88 " refuerzos. 4 0.58+0.75/2 0 16 0 90 0 38 6 Elevacion—Estribos 2 2 10 0 32 1 05 1 41 1 05 0 42 1 05 1 85 1 85 1 85 1 1 05 0 42 0 40 0 71 0 71	Total	-	_	-		m³	-	14 88
Muros de ala	drillo en mezcla or-							
refuerzos	Cimientos—Estribos	2	4 30	0 85	0 90	m³	6 58	6 58
Elevacion—Estribos 2 2 10 0 32 1 05 0 16 0 88 1 1 41 1 0 5 0 42 1 05 1 1 85 1 1 85 1 1 05 0 42 0 12 0 16 1 1 05 0 42 0 12 0 16 1 1 05 0 42 0 40 0 71		4		1	0 90	•	5 54	
Elevacion—Estribos 2 2 10 0 32 1 05 1 41 1 05 0 42 1 05 1 1 85 1 85 1 1 05	" refuerzos	4	2	0 16	0 90	>	0 88	
4 1 05 0 42 1 05 > 1 85 1 0 0 0 0 42 0 12 > 0 16 1 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0		4		0 16	0 90	•	0 38	6 80
1 0 80 0 42 0 12 0 16 0 16 0 71 Page 20 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10 10	Elevacion—Estribos		2 10	0 32	1 05	1 1		
Postromos 4 1 05 0 42 0 40 > 0 71		4	0 80	0 42	0 12			
Refuerzos 2 2 10 0.33 1 17 > 1 62		2	1 05 2 10	0 42 0 33	0 40 1 17	1 1	0 71	
11.05+0.95		4	1.05 + 0.95	-		1		6 83

	las Ples	DI	MENSION	ES	MÉTRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉT	Parciales	TOTALES
Muros de ala	4	1 85	0 4-3	1.57+0.34	m ⁸	2 97	
Dado	4	0 40 0 92	0 42 0 16	0 34 0 60	,	0 23 0 35	
Elevacion, refuerzos	4	0.80 + 0.70	0 10			1 12	4 67
Por deducir (capa sobre		2					24 88
el estribo)	4	0 60	0 42	0 15	>	0 15	0 15
Total	-	·		-	m³	_	24 73
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.				,			
Coronamientos Muros ala	4	2 70	0 35	0 10	m³	0 38 0 10	٠
Dados ala	4	0 60 0 45	0 35 0 32	0 12 0 0 8		0 05	
	4	0 45	0 32	$\frac{0.04}{3}$	>	0 01	
" Estribos	4	0 45 0 35	0 45 0 35	0 12 0 08	,	0 10 0 04	
	4	0 35	0 35	0 04	>	0 01	0 69
Capa sobre el estribo	4	0 60	0 42	0 15		0 15	0 15
Total	_	_		_	m³		0 84
IV—Revoques		i :					
Estribos	2 4	4 20 0 75	••	1 05 0 12	m²	8 82 0 36	
ra)—Estribos Bajo el dado—Estribos	4	1 05 0 45	• •	0 25 0 15	*	1 05 0 27	
Dajo ei dado Estribos	4	0 42	••	0 25	,	0 42	10 92
Muros de ala	4	2 40		$\frac{1.57+0.34}{2}$,	9 17	·
Dado	4	0 60 0 42	••	0 34 0 34	>	0 82 0 57	10 5 6
Total	_	_	_	_	m*	_	21 48
V — Maderas y flerro para tramo							
Maderas—Soleras Piezas transversales longitudinales	2 2 2	2 70 1 54 2 00	0 30 0 20 0 30		•	0 194 0 185 0 360	ð 739
Total			· -	-	m³	_	0 739

	de las ignoles	DI	MENSION	ES	RICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO de partes jun	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Fierros—Tirantes Tuercus	4 8	· 2 10 0 06	0 025 0 06			40 79 4 03	44 82
Tornillos en los estribos comprendidos las barra T	4	0 80	0 015	0 015		5 59	
Tuercas	4	0 06	0 06	0 018	!	2 01	7 60
Total	-	<u> </u>	-	_	m³	-	52 42
Alcantarilla de bóveda		i			i •		
Luz 1m50 Hectometro 159,02							
I — Escavacion para cimiento y cauce							
Estribos	1	6 25	1 00	l z	m³	7 81	
	1	6 25	. 1 00	$\frac{1.15+1.25}{2}$		7 50	
Refuerzos	2	0 90	0 40	$\frac{1.35+1.40}{2}$	>	0 99	
	2	0 90	0 40	$\frac{1.25+1.30}{2}$		0 92	17 22
Muros ala	2	3 25	0 85	1.75+1.25	,	8 29	
	2	3 25	0 85	$\frac{1.20+1.50}{2}$)	7 46	
	2	$\frac{2.75}{2}$	0 30	1.65 + 1.25	,	1 20	
	2	$\frac{275}{2}$	0 30	$\frac{1.20+1.40}{2}$	>	1 07	
Refuerzos	4	270+2.60	0 08	$\frac{1.25+1.50}{2}$		1 17	
··· ·····	4	$\frac{1.20+1}{2}$ 30	0 08	$\frac{1.25+1.35}{2}$	>	0 52	19 71
Cauce		6 05 70 00	1 30 1 50		m³	1 18 42 00	43 18
Total	_	-		-	m³		80 11
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Estribos Refuerzos	2 4	6 25 0 90	1 00 0 40	1		12 50 1 44	13 94

·	de las iguales	r	IMENSIONE	S	KETRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO de partes igu	Largo	Espeser	Altura	UNIDAD KET	Parciales	TOTALER
Cimientos—Muros ala	4	3 25 2 75	0 85 0 30	1 00	m ^s	11 05 1 65	
Refuerzos	4	2.70+2.60	0 08	1 00	>	0 85	
	4	120 + 1.30	0 08	1 00		0 40	13 95
Elevacion —Estribos	2	4 65	0 80	1 20	•	8 93	8 93
Timpanos	2	4 65	1 55	$\frac{0.70+1.20}{2}$,	13 69	
Por deducir Muros de cabeza	1	4 55	$\frac{\pi}{2} \times 1$ 20	1 20	>	10 51	3 18
Por deducir	2 2	3 90 1 50	0 70 0 70	2 60 1 20	,	14 20 2 52	
i	2	0 70	$\pi \times 1$ 20	1 20		3 17	8 51
Muros ala		($\frac{1}{42} \times 2.60 + \frac{0.6}{1}$	0+0.42×0.74)	,	11 93	
Dado	4	0 40	0.60 + 0.42	0 74	,	0 60	
Refuerzos	44	0 70	0 08	1 10	•	0 25	
	4	0 70 0 70	0 08 0 16	1 50 1 85	•	0 34 0 83	
	4	$\frac{0.60+0.75}{2}$	0 16	2 20		0 95	14 90
Total		_	_	<u> </u>	m³	-	63 41
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamiento	4	4 14	0 36	0 12	mª	0 72	-
*******	4 4 4	0 60 0 45	0 36 0 25	0 12	>	0 10 0 04	
	4	0 45	0 25	$\frac{0.05}{2}$	•	. 0 01	
Coronamiento frente	2	3 90	0 32	0 20	>	0 50	1 37
Capa sobre la bóveda	ا ا	4 65	3 30	0 05	>	0 77	0 77
Total	-	_	-	-	m°	-	2 14
IV — Albañileria de ladrillo en mezcla hi- dráulica para bóveda.							متيتين
Bóveda		6 12	$\frac{\pi}{2}$ × 1 20	1 20	m³	13 84	
Por deducir		6 12	$\frac{\pi}{2}$ × 0 75	0 75	,	5 40	8 44
Total	-	_			m³	_	8 44

		- I	17 —				
	de las	D	IMENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MOST	Parciales	TOTALES
V—Revoque hidráuli- co para la toma de las juntas.							
Prospecto bóveda	2	$\frac{\pi}{2} \times 1 07$	• •	1 07	m²	3 59	
Por deducir Total	2 	$\frac{\pi}{2} \times 0.75$		0 75 —	m³	1 77	1 82 1 82
VI—Revoque				i i			
Estribos	2	6 05	••	1 20	m³	14 52	14 52
Muros de ala	4	3 90	••	$\frac{0.34+0.74}{2}$		8 42	
	4	3 90	••	1 81	,	14 12	
Dado	4	0 55	••	0.34+0.40	,	0 81	
•6 •••••••••••••••••••••••••••••••••••	4	$\frac{0.42+0.45}{2}$	•••	0 34	•	0 59	
*** * * * * * * * * * * * * * * * * * *	4	0 55	••	$\frac{0.34}{2}$	•	0 37	24 31
Intrados	•	6 12	••	≭ ×0 75	•	14 41	14 41
_	2	3 90 2.70+1.70	* *	0 45		3 51	3 51
Por deducir	2 2	.1 50	••	2 55 1 20	,	11 22	
44	2	1	••	1 20		3 60 3 59	· 4 03
Total		_	_	_	m³	_	60 78
Alcantarilla de bóveda							
Luz 1moo Hectómetro 162,31							
I — Escavacion para cimientos y cauce							
Estribos	2 4	7 27 0 90	0 95 0 35	1 45 1 45	m³	20 03 1 83	21 86
Muros ala	4	3 28	1.05+0.65	1 45	,	16 17	
Refuerzos	4	0 70	0 08	1 45		0 32	
••	4	$\frac{2.35+2.20}{2}$	0 16	1 45	,	2 11	
•••	4	$\frac{0.55+0.65}{2}$	0 08	1 45	•	0 28	18 88
Cauce		7 27 55 00	0 80 1 20	0 45 0 45		2 62 29 70	32 32
Total	-	-	_	_	m³	-	73 06
	, ,	1	f	ı	1 1	11	

	alas		DIMENSIONE	es	RETRICA	CANTI	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos-Estribos	2	7 27 0 90	0 9 5 0 35	0 90	m³	12 43 1 13	13 56
" Muros de ala	4	3 28	1.05+0.65	0 90		10 04	1
" Refuerzos	4	0 70	0 08	0 90	•	0 20	l
	4	2,35+2.20	0 16	0 90	$ \cdot $	1 31	
	4	0.55 + 0.65	0 08	0 90		0 17	11 72
Elevacion-Estribos	2	5 67	0 75	1 65	•	14 03	14 03
Timpanos	2	5 67	1 25	0.60+0.90	>	10 63	1
Por deducir	••	5 67	$\frac{\pi}{2}$ ×0 90	0 90	.	7 21	3 42
Muros cabeza	2	3 20	0 75	2 67	,	12 82	14 03
Por deducir	2	0 75	1 00	1 65	•	2 47	ļ
	2	0 75	$\frac{\pi}{2} \times 0 90$	0 90	•	1 90	8 45
Muros ala (elevacion)	4	2 82 (0.84+0	$\frac{2}{0.40} \times 2.65 + \frac{0.45}{0.45}$	5 <u>+0.40</u> ×0.80)		11 18	
Dado			$\frac{.40}{}$ × 0.80 + $\frac{0.42}{}$		>	0 60	
Refuerzos	4	0 35	0 08	1 00	>	0 11	
"	4	0 35	0 08 0 16	1 15 1 35	;	0 13 0 46	1
44	4	0 53	0 16	1 65	•	0 56	ļ
	4	0 54	0 16	1 95	•	0 67	
"	4	$\begin{bmatrix} 0 & 30 \\ 0.35 + 0.25 \end{bmatrix}$	0 24	2 25		0 65	
	4	2 2	0 24	2 40	, m3	0 69	15 05
Total	-		ı — i	_	m³	1 - i	66 23
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.			·				
Cimientos Muros ala	4	3 86	0 35	0 10	m³		
Dado	4	0 60	0 35	0 10		0 08]
	4	0 45	0 32	0 08 0 05	•	0 05	{
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	4	0 45	0 32	3	*	0 01	1
(Del frente)	. 2	3 20	. 0 32	0 15	•	0 31	0 99
Capa sobre la bóveda	·	5 67	2 60	0 05		0 74	0 74
Total	· _4	· ,	I	ı	m³	0	

IV - Albañileria de la drillo en mezcla hidráulica para bóveda		las			J	MIC	ENS	SIO	NES	3		TRICA	CA	NT	IDAI	D:
drillo en mezcla hidráulica para bóveda. 7 25 π/2 × 0 90 0 90 m³ 9 22 Por deducir	INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	La	rg	•	E	spes	or	1	Altur	a	UNIDAD METRICA	Parciales		TOTALBO	
Total 7 25 π/2 × 0 50 0 50 γ 2 84 π/2 V — Revoque hidráu-lico (para la toma de las juntas). Frente 2 π/2 × 0 82 0 82 m² 2 11 Por deducir 2 π/2 × 0 50 0 50 γ 0 78 Total - - - VI—Revoque 2 7 17 1 65 m² 23 66 Muros de ala 4 3 75 215+0.35 18 75 Dado 4 0 45 0 38 0 35 γ 0 63 Intrados 7 25 π ×0 50 11 38 Muros cabeza (superiormente) 2 3 20 0 50 γ 3 20 Frente 2 195+1.20 2 15 γ 6 77 Por deducir 2 100 1 20 γ 2 40	drillo en mezcla hi- dráulica para bó-												•			
Total 7 25 π/2 × 0 50 0 50 γ 2 84 π/2 V — Revoque hidráu-lico (para la toma de las juntas). Frente 2 π/2 × 0 82 0 82 m² 2 11 Por deducir 2 π/2 × 0 50 0 50 γ 0 78 Total - - - VI—Revoque 2 7 17 1 65 m² 23 66 Muros de ala 4 3 75 215+0.35 18 75 Dado 4 0 45 0 38 0 35 γ 0 63 Intrados 7 25 π ×0 50 11 38 Muros cabeza (superiormente) 2 3 20 0 50 γ 3 20 Frente 2 195+1.20 2 15 γ 6 77 Por deducir 2 100 1 20 γ 2 40	Sóveda			7	25	$\frac{\pi}{2}$	×0	90		0	90	m³	9	22		
Total -	or deducir									0	50	,	2	84	6	<u>.</u>
lico (para la toma de las juntas). Frente 2 π/2 × 0 82 0 82 m² 2 11	Total	_				•				_		m³	-	-	6	5
Por deducir	— Revoque hidráu- lico (para la toma de las juntas).															
Total	rente	2	$\frac{\pi}{2}$ ×	0	82					0	82	m²	2	11		
Total	or deducir	2	$\frac{\pi}{2} \times$	0	5 0		٠,			0	50	,	0	78	_1	L
Estribos	Total	_		_			_			_		m s	-	- ',	1	l
Muros de ala 4 3 75 2.15+0.35 18 75 Dado 4 0 45 0 35 0 63 0 53 11 38 Intrados 7 25 π ×0 50 11 38 Muros cabeza (superiormente) 2 3 20 0 50 3 20 Frente 2 1.95+1.20 2 15 > 6 77 Por deducir 2 1 00 1 20 2 40	VI—Revoque															=
Dado 4 0 45 0 35 0 63 1 0 38 0 35 0 53 1 0 38 0 50 11 38 Muros cabeza (superiormente) 2 3 20 0 50 3 20 Frente 2 1.95+1.20 2 15 6 77 Por deducir 2 1 00 1 20 2 40	Estribos			7	17					1	65	m³	23	68	İ	
Muros cabeza (superiormente) 2 3 20 0 50 3 20 Frente 2 1.95+1.20 2 15 2 40	luros de ala	1 1		3	75		٠,		2.1		.35	•	.18	75		
Intrados 7 25 π ×0 50 11 38 Muros cabeza (superiormente) 2 3 20 0 50 3 20 Frente 2 1.95+1.20 2 15 6 77 Por deducir 2 1 00 1 20 2 40	Dado						••					•			43	
Muros cabeza (superiormente)	ntrados								π						11	
mente) 2 3 20 0 50 3 20 Frente 2 1.95+1.20 2 15 6 77 Por deducir 2 1 00 1 20 2 40														_		
Por deducir 2 1 20 . 2 40		2		-			••			0	50	•	3	20	3	;
Por deducir 2 1 00 1 20 . 2 40	rente	2			.20					2	15	>	_6	77		
" " $0.80 \rightarrow 2\frac{11}{2} \times 0.82$ " $0.80 \rightarrow 2.11$		1 1		1			••			•		•		- 1		
	4t tt .	2	$\frac{\pi}{2} \times$	0	82		• •			0	80	>	2	11	2	;
Total - - m ² -	Total									-		m³	-	•	60)
Alcantarilla																
Luz 1m00 Hectómetro 185,84	uz 1m00 Hectómetro 185,84															
I—Escavacion para cimientos y cauce	I—Escavacion para cimientos y cauce										•				•	
		2	1	4	40	l	۸	70	1	1	50	m³	9	24	ĺ	

	las	I	MENSIONE	S	METRICA	CANT	IDADES
INDICACIÓN DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Muros ala	4 4 4	2 58 1 60 0 50 0.20+0.32	0 70 0 16 0 32 0 47	1 50 1 50 1 50 1 50	m ^s	10 84 1 54 0 96 0 73	14 07
Cauce	1 2	4 20 22 00	0 80 1 00	0 50 0 50	:	1 68 22 00	23 68
Total II—Albañileria de la- drillos en mescla or- dinaria.	_	_	_	_	m°	_	50 55
Cimientos—Estribos	2 2	4 40 4.40+3.50 2	0 70 0 3 0	0 90 0 90	m*	5 54 2 13	7 67
Muros de ala	4 4 4	2 58 1 60 0 50 0.20+0.32	0 70 0 16 0 32 0 47	0 90 0 90 0 90	,	6 50 0 92 0 58 0 49	8 49
Elevacion estribos	2 4 4 2	4 20 0 75 1 05 4.20+3.75	0 35 0 35 0 43 0 30	1 80 0 12 0 30 1 92	, ,	5 29 0 13 0 54 4 58	
Muros ala	2	3.75+3 60	0 15	1 32	,	1 46	12 00
Dados	4 4 4 4 4	$\begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	0 42 0 16 0 16 0 32 0 15	0 84 1 00 1 40 1 80 1 32	> > > > > > > > > > > > > > > > > > > >	5 35 0 71 0 51 0 72 1 73 0 22	
Capa sobre estribos. Por deducir	4	0 60	0 4 3	0 15	m°	9 24 0 15	9 09 37 25
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							نتيون
Coronamientos	4 4 4	3 12 0 65 0 45 0 45	0 35 0 35 0 30 0 30	0 10 0 12 0 08 0 05 3	m ⁸	0 44 0 11 0 04 0 01	

	e las	D	IMENSION	ES	METRICA		DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Estribos	4	0 45 0 35 0 35	0 45 0 35 0 35	0 12 0 08 0 01 3	m ^s	0 60 0 10 0 04 0 01	0 75
Capa sobre estribos Total	4	0 60 —	0 43	, 0 15	m ^s	<u>0 15</u>	0 15
IV—Revoques							
Estribos. Muros de ala Dados	2 4 4 4 4 4 4 4 4	4 20 0 75 0 45 0 60 0 43 3 40 0 60 0 42 0 60	: : : : : : : : : : : : : : : : : : : :	1 80 0 12 0 30 0 15 0 15 2.22+0.84 2 0 84 0 34 0 34 2	> > > > >	15 12 0 36 0 54 0 36 0 26 20 81 2 02 0 57 0 41	16 64 23 81
Total V-Maderas y flerros para tramo		_			m³		40 45
Maderas—Soleras Piezas longitudinales trasversales	2 2 2	2 70 2 00 1 54	0 30 0 30 0 20	0 12 0 30 0 30	m ^s	0 194 0 360 0 185	0 739
Total		_	-		m³	_	0 739
Fierros—Tirantes Tuercas Tornillos en los estribos comprendido las bar	8	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018	kl.	40 79 4 03	44 82
ras T	4	0 80 0 06	0 015 0 06	0 015 0 018	٠ د	5 59 2 01	7 60
Total	-	. —	-	_	kl.	_	52 42
. Alcantarilla abierta Luz 1.00Hectómetro 212.16 I — Escavacion para cimientos y cauce							
Estribos	2	4 30	1 00	1 45	m ⁸	12 47	12 47
Muros ala	4	2 90 1 50	0 65 0 16	1 45 1 45	•	10 93 1 39 12 32	12 47

	lns	DI	MENSIONI	es	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las Partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Refuerzos	4	0.50+0.35	. 0 24	1 45	m³	12 32 0 59	12 47
	4	$\frac{0.35+0.45}{2}$	0 08	1 45	,	0 19	13 10
Cauce		35 00	1 00	0 45	1 1	15 75	<u>15 75</u>
Total	_	_	_	_	m³	-	41 32
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria,							
Cimientos (Estribos)	2	4 30	1 00	0 90	m³	7 74	7 74
" Muros ala	4		0 65	0 90	*	6 78	
Refuerzos	4	0.50 + 0.35	0.16 0.24	0 90	1 1	0 86	
	iodi	0.35 + 0.45					8 13
** *** *** **	4	.2	0 08	0 90		0 12	.,
Elevacion (estribos)	2 4	2 10 1 05	0 32 0 40	1 93 1 93	,	2 59 3 24	
.,	4	0 80	0 40	0 12		0 15	
Defuerres	4	1 05	0 40	0 30		0 50	
netuerzos	2	$\begin{array}{c} 2 \ 10 \\ 1.05 + 0.90 \end{array}$	0 33 0 25	2 05 2 05	1 1	2 84 2 00	
	2	3.90 + 4.20					
	2	2	0 15 0 10	1 60 0 45		1 94 0 21	13 47
••		2 40		2.35+0.79	1		
" muros ala	4	2 31	0 40	2	*	5 80	
" dado " refuerzos	4	0 54 0 75	0 40 0 16			0 68 0 57	
Teldernos Tritte	4	0 75	0 16	1 60	>	0 77	
	4	0 55	0 32	2 05	1 1	1 44	
	4	0 50 1 55	0 10 0 10	0 45 0 45	,	0 09	
	4	1 65	0 10	0 45	ا د	0 30	
	4		0 10	0 45	>	0 09	10 02
Por deducir (capa sobre							39 36 0 14
el estribo)	4	0 60	. 0 40	0 15	m³	0 14	39 22
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.		_				_	
Coronamientos muros ala	4	2 57	0 35	0 10	m³	0 36	
Dado	4	0 75	0 35	0 12	»	0 13	
•••	4	0 45	0 32	0 08 0 04	1	0 05	
ļ	4	0 45	0 32	3	•	0 01	
					ı !	0 55	

	las	Di	MENSION	ES	TRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉTRICA	Parciales	TOTALES
Coron'tos. Dado estribos.	4 4 4	0 45 0 35 0 35	0 45 0 35 0 35	0 08 0 04	m³	0 55 0 10 0 04 0 01	0 70
Capa sobre el estribo	4	0 60	0 40	0 15	,	0 14	0 14
Total	-		_	-	m³	_	0 84
IV—Revoque							
Estribos(Deducido 015 de altura)	2 4	4 20 0 75	••	1 93 0 12	m²	16 21 0 36	
estribos	4 4 4	1 05 0 45 0 40	••	0 15 0 15 0 15	» •	0 63 0 27 0 24	17 71
Muros ala	4 4 4	3 05 0 75 0 40	 	$\begin{array}{r} 1.90 + 0.34 \\ \hline 2 \\ 0 34 \\ 0 34 \end{array}$	2	13 66 1 02 0 54	15 22
Total V—Maderas y flerros para tramo	_	_	 .	_	m,	_	32 93
Maderas—Soleras Piezas transverseles '' longitudinales	21 22 23	2 70 1 54 2 00	0 30 0 20 0 30	0 12 0 30 0 30	m ⁸	0 194 0 185 0 360	0 739
Total	-		_	_	m³	-	0 739
Fierros—Tirantes Tuercas Tornillos en los estribos comprendido las bar-	4 8	2 10 0 06	0 0 25 0 06	0 025 0 018	kg.	40 79 4 03	44 82
Tuercas	4 4 —	0 80 0 06 —	0 015 0 06 —	0 015 0 018 —	kg.	5 59 2 01 —	$\frac{7 60}{52 42}$
Alcantarilla de bóveda							
Luz 1,00Hectómetro 221,00							
I — Escavacion para cimientos y cauce							
Estribos Refuerzos	2 4	6 80 1 00	1 00 0 10	1 50 1 50	m³	20 40 0 60	21 00
Muros ala	4	2 40	$\frac{0.90+0.61}{2}$	1 50	*	10 87	
Dados	4	0 50 1 70	0 61 0 10	1 50 1 50	>	1 83	$\frac{13 72}{34 72}$

	las	DI	MENSIONES		METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Muros curvos	ا ٠٠٠	arc.30°× 7.52 arc.64°× 8.65 arc.42°× 6.39	0 61 0 61 0 61	1 50 1 50 1 50	m³	7 21 8 84 4 29	34 72 20 34
Muros rectos	2	0 95	0 52	1 50	,	1 48	1 48
Cauce	1 2 2 2	6 60 2 40 0 50 arc.800× 7.52	$ \begin{array}{c} 0 & 80 \\ 1.00 & +1.65 \\ 2 & 1 & 65 \\ 1 & 65 & 1 & 65 \end{array} $	0 50 0 50 0 50 0 50	, ,	2 64 3 18 0 83 17 32	
	2	60 00	$\frac{1.85 + 2.00}{2}$	0 50	,	115 50	139 47
Total	-	_	-	_	m³	_	196 01
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria,							
Cimientos -Estribos Refuerzos	2 2	6 80 1 00	1 00 0 12	0 90 0 90	m³	12 24 0 22	12 46
Muros ala	4	2 40	0.90 + 0.61	0 90		6 52	
Refuerzos	4	0 50 1 70	0 61 0 10	0 90 0 90	>	1 10 0 61	8 23
Muros curvos	2	arc.300× 7.52	0 61	0 90	•	4 33	4 33
		arc.64°× 8.65 arc.42°× 6.39	0 61 0 61	0 90 0 90	>	5 30 2 58	7 88
Muros rectos	2	0 95	0 52	0 90	•	0 89	0 89
Elevacion-Estribos	2	5 00	0 80	1 20		9 60	9 60
Tímpanos	2	5 00	1 30	0.55+0.82	1	8 91	2.62
Muros cabeza			$\frac{\pi}{2} \times 0.82$	0 82	•	5 28	3 63
Por deducir	2 2		0 80 0 80	2 15 1 20	•	9 63 1 92	
	2		$\frac{\pi}{2} \times 0.82$	0 82	1	1 69	6 02
Muros ala	1 '	$2.50\frac{1}{2}\left(\frac{9.80+0.3}{2}\right)$,	6 93	
Dados	4	0 50	$\frac{0.41+0.32}{2}$	0 50	,	0 37	
Refuerzo	4	0 34 0 34	0 10 0 10	0 90 1 12	>	0 12 0 15	
						7 57	53 04

	ales	DIM	ENSIONES		METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Refuerzos	4 4		0 10 0 10	1 37 1 62	•	7 57 0 19 0 22	53 04
Muros curvos	2	0 34 Arc.30°×7.52	0 10 0.41+0.32	1 85 0 60	*	0 25 1 73	8 23 1 73
		Arc.64°×8.65	0.41+0.32	0 60		2 12	1 10
		Arc.42°×6.39	0.41 + 0.32	0 60	,	1 03	3 15
Muros rectos	2	0 75	0 32	0 60	,	0 29	0 29
Total	_	_	_		m³	_	66 44
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.			•				
Coronamientos	4 4	3 00 0 50 0 45	0 35 0 35 0 25	0 10 0 10 0 08		0 42 0 07 0 04	
•	4	0 45	0 25	$\frac{0.04}{3}$	•	0 01	0 54
" del frente	2	2 80	0 32	0 15		0 27	0 27
Capa sobre la bóveda Total		5 00	2 70	0 05	1 1	0 68	0 68
IV—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica para bó- veda.		-	_		m³		1 49
Bóveda		6 68	$\frac{\pi}{2} \times 0.82$	0 82	m³	7 05	
Por deducir		6 68	$\frac{\pi}{2} \times 0$ 50	0 50		2 62	4 43
Total	-	_		-	ın³	_	4 43
 V — Revoque hidráu- lico para la toma de las juntas. 							
Prospecto bóvcda	2	$\frac{\pi}{2} \times 0$ 82		0 82	m³	2 11	
Por deducir	2	$\frac{\pi}{2} \times 0$ 50		0 50		0 79	1 32
Total	-	_	-	_	m²		1 32

	de las	Di	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de Partes igu	Largo	Espesor	Altura	L'NIDAD MET	Parciales	TOTALES
VIRevoque							
Estribos	2	6 60	••	1 20	m²	15 84	15 84
Muros ala	4	2 55		$\frac{2.15}{2} + 0.50$,	13 52	
Dados	4	0 50	••	0 50		1 00	14 52
Intrados Muros de cabeza (supe-		6 68	••	π× 0 50	•	10 49	10 49
riormente)	2	2 80	••	0 50	×	2 80	2 80
Frentes	2	$\frac{1.95+1.25}{2}$		2 15		6 88	
Por deducir	2	1 00		1 20	•	2 40	
	2	$\frac{\pi}{2} \times 0$ 82	••	0 82	•	2 11	2 37
Muros curvos	2	arc.30°×7 52	••	0 60	,	4 73	4 73
		arc.64°×8 48 arc.42°×6 55		0 60 0 60	,	5 68 2 88	8 56
superiormente	1 1	arc.30°×7 52	<u> </u>	0 32	-	2 52	:
	::	arc 64°×8 65 arc 42°×6 39		· 0 32	* *	3 09 1 50	• 7 11
Muros rectos (superior- mente)	Ιi						
Total		0 75		0 32	m²	0 48	$\frac{0.48}{66.90}$
Alcantarilla abierta			_				00 90
Luz 1,00Hectómetro 238.32							
I — Escavacion para cimientos y cauce							
Estribos	2	4 40	1 01	0 90	m³	8 00	8 00
Muros vuelta	4	2 03	0 85	0 90	,	6 21	
Ochavas	4	0 15	$\frac{0.15}{2}$	0 90	•	0 40	6 61
Cauce		60 00	1 00	0 25	,	15 00	15 00
Total	-	_	_	_	m³	_	29 61
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.						•	
Cimientos—estribos	2	4 40	1 01	0 80	m³	7 11	7 11
" Muros vuelta	4	2 ()3		0 80	1 1	5 52	
" ochavas	4	0 15	$\frac{0}{2}$ 15	0 80		0 34	5 86
,	i I	l	۲ ۲	Į į	1 1		12 97

	de las iguales		DIMENSION	IES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
Elevacion—Estribos	2 4 4 2	3 56 0 45 0 73 3 56	0 32 0 32 0 32 0 32 0 33	1 59 0 12 0 30 1 71	m ⁸	3 62 0 07 0 28 4 02	12 97
	2	$\frac{2.60+2.55}{2}$	0 08	1 15	•	0 47	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	2	$\frac{2.55+2.50}{2}$	0 08 0 30	0 57		0 23	1
· Ochavas	4	0 30	2	1 71	>	0 31	
Refuerzos	4	0.45+0.35	0 08	1 15		0 14	
	4	$\frac{0.35+0.30}{2}$	0 08	0 57	,	0 06	9 20
Muros vuelta Refuerzos	4	2 84 2 19	0 32 0 16	2 00 1 71	» »	7 27 2 40	
	4	$\frac{1.89+1.84}{2}$	0 08	1 15	•	0 69	
	4	$\frac{1.84+1.79}{2}$	0 08	0 57	•	0 33	10 69
Por deducir capa sobre el estribo	4	0 75	0 32	0 15	1	0 14	32 86 0 14
Total	-	-			m³	-	32 72
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.							
Coronamientos — Muros vuelta	4	2 92	0 36	0 10	m³	0 42	
Idem idem	4	2 56	0 36	$\frac{0 \ 05}{2}$		0 09	
Idem idem	4	0 36	0 36	$\frac{0.05}{3}$	•	0 01	0 52
Capa sobre los estribos	4	0 75	0 32	0 15	,	0 14	0 14
Total	_	-	_		m ⁸	-	0 66
IV—Revoque							
Estribos Deducido 0.15 de altura. Bajo el dado estribo Lateral idem Muros vuelta	2 4 4 4 4 4	0 75 1 05 0 36 0 32	 	1 59 0 12 0 15 0 15 0 15 2 00	>	13 36 0 36 0 63 0 22 0 19 22 72	. 37 48
Total	_	_	_	_	ın³	_	37 48

	de las ignales	r	MIC	ENSIONES	3	TRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	'	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
V—Maderas y fierros para tramo					,			
Maderas—Soleras Piezas transversales longitudinales	2 2 2	1	70 54 00	0 30 0 20 0 30	0 30	>	0 194 0 185 0 360	0 739
Total	_			-	· —	m³	-	0 739
Fierros—Tirantes Tuercas Tornillos en los espribos	4 8		10 06	0 025 0 06		kl.	40 79 4 03	44 82
comprendido las bar- ras T	4		80 06	0 015 0 06			5 59 2 01	7 60
Totai	_			_		kl.	_	52 42
Alcantarilla de Si- fon circular Luz om60 Hectómetro 251,06					:			
I—Escavacion								
Entrada y salida	4	arc.170×6	30	0 52	0 75	m³	2 92	2 92
Recipientes	2	2	25	2 20	1 57	•	15 54	15 54
Tubo	1	4	20	1 44	1 37	>	8 29	8 29
Cauce de identificacion	1	arc.17°×6 arc.43°×6		0.80 $1.00 + 1.50$ 2		1	0 75 2 95	
" Recto	2	·10	0 0	100 1150	0 25		6 25	9 95
Total	_	_		_		m³		36 70
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.		·						
Cimientos Entrada y sa- lida	4	arc.170×6	30	0 52	0 40	m ^s	1 56	1 56
Idem Recipientes	24		25 65				1 58 4 51	6 09
Idem Tubo	1	4	20	1 4	0 35	2	1 94	1 94
Elevacion—Entrade y sa lida	4	arc. 170×6	30	0 33	0 90	•	2 15	2 13

	elas iales			DIM	ENSIO	NES	3		METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO delas partes iguales		Largo		Espes	or	Altura	a	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
Elevacion—Recipientes.	2 2 4 2		1 1	00 00 65 00	0 0	50 32 50 50	0	84 35 82 96	m ⁸	0 84 0 22 2 71 3 92	
Por deducir	2		0	50	π ×0	30	0	30	>	7 69 0 28	7 41
Tubo Por deducir	1 1			20 20	$\pi \times 0$	24 30	0		>	4 27 1 19	3 08
Total			-		_				m³	-	22 23
III—Albañileria en piedra											
Fondo de la entrada y salida	2		2	00	1	00			m³	4 00	4 00
Total	-	İ	•		_		_		m³	-	4 00
IV—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.									•		
Coronamientos	4 4 2	Arc.		6.30 15 00	0	32 50 50	0	10 10 10	m³	0 24 0 43 0 10	0 77
Fondo-Recipientes	2		1	25	1	10	0	06	•	0 17	0 17
Total	_				_		_		m³	_	0 94
V—Reyoque ordinario		:									
Esterior—Muros curvos. Esterior—Muros de los	1		17°×	6.30	••		0	65	m³	4 86	4 86
recipientes Idem idem idem Idem idem (lado-via)	4 4 2		2	15 15 00	••	٠	0 0 0		» •	0 39 5 59 2 72	8 70
Total	-				_		_		m³	_	· 13 56
VI—Revoque hidráu lico											
Interior, Ehtrada y salida	,	Arc.	17°×	6.30					m²	6 73	
Idem idem frente Idem idem recipiente	4 4			32 50	••		0.65+0. 2		>	0 99	9 52

	las	DI	MENSIONE	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las Partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Frentes—Recipientes Lados Superiormente—Muros	2 2 4 2	1 00 1 00 1 15 1 00	 	1 90 1 10 1 90 0 32	• •	3 80 2 20 8 74 0 64 15 38	
Por deducir	2	π×0 30 —	-	0 30 —	» m³	0 56	14 82 24 34
Tubo de 0.008 m. de espesor		5 20 —	(D 0=60) —	 -	kg.	599 06 —	599 06 599 06
Luz 2.50 Hectómetro 277.57 I — Escavacion para cimientos y cauce Estribos		0 75	0 95 0 65 0 08 0 16	1 00	>	8 17 7 12 0 24 0 48	8 17
Cauce		2	0 24 2 50 —	1 00 0 25		0 91 37 50	8 75 37 50 54 42
III—Albañileria de la- ladrillo en mezola or dinaria.							
Cimientos—Estribos Muros de ala Refuerzos	١.١	2 74 0 75 0 75	0 95 0 65 0 08 0 16 0 24	0 90 0 90	>	7 35 6 41 0 22 0 43 0 82	7 35 7 88
Elevacion estribos Por deducir Estribos	2 2 4 4	8	0 59 0 27 0 40 0 25	1 69 0 47 0 20 1 69	•	8 38 0 60 0 13 0 21	7 78
	2	4 45 1-4 90	0 16	1	1	1 69	2 03

	o de las igunles	D	IMENSION	ES	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Elevacion, muros ala	4	2 31	0 42	$\frac{1.89+0.34}{2}$	m³	4 33	
" dado	4	0 43	0 42	0 34	>	0 25	
refuerzos .	4	0 75 0 75	0 08 0 16	0 45 0 80	,	0 11 0 38	6 11
	4	0 90	0 24	1 20	*	1 04	6 11
Por deducir capa sobre el estribo	2	3 25	0 59	0 15	,	0 57	31 15 0 57
Total		_	_		m ⁸	_	30 58
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamiento, muros ala Dado	4	3 38 0 55	0 40 0 40	0 10 0 12	m³	0 54 0 10	
Dado	1	0 40	0 32	0 08 0 04	•	0 04	
·····	4	0 40	0 32	3	,	0 01	0 69
Estribos	4	0 45 0 35	0 45 0 3 5	0 12 0 08	,	0 10 0 04	
	4	0 35	0 35	$\frac{0.04}{3}$,	0 01	0 15
Capa sobre el estribo	2	3 25	0 59	0 15	,	0 57	0 57
Total		_	_	_	m³		1 41
IV—Revoque							
Kstribos	2	4 20		1 54	m²	12 93	
	4	0 40 0 40	••	0 20 0 20	» »	0 32 0 32	
	4	0 27	••	0 47	•	0 51	14 08
Muros ala	4	3 00	••	$\frac{1.89+0.34}{2}$	>	13 38	
Dado	4	0 55 0 42	••	0 34 0 34		0 75 0 57	14 70
Total	_	_	_	_	m²		28 78
V—Maderas y flerros para tramo				•			
Maderas—Soleras	2	2 40 2 40	0 24 0 24	0 12 0 12		0 14	
Total	4	40 0 د	U 24	U 12	m³	0 28	$\frac{0.42}{0.42}$
Fierros-Tramo Peso					_	867 CO	
aproximado	<u> </u>				kg.	-	867 00 867 00
204411				l i	ا آ	[]	سست

	las	Ī	DIMENSIO	NES	PRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Alcantarilla abierta							
Luz 2 ^m 00 Hectómetro 281,38							
I — Mscavacion para cimientos y cauce							
Estribos	2	4 40	0 85	1 00	m³	7 480	7 480
Muros vuelta	4	1 81	0 70	1 00		5 068	
Ochava	4	0 25	$\frac{0}{2}$	1 00	3	0 125	5 193
Cauce	1 2	4 20 16 00	2 00 2 00	0 25 0 25		2 100 16 000	18 100
Total	_		_	_	m³	_	30 77 3
II—Albañileria de la- dlillo en mezola or- dinaria.							
Cimientos (estribos)	2	4 40	0 85	0 90	m³	6 732	6 732
Muros vuelta	4	1 81	0 70	0 90		4 561	
•• •• •• •• •• •• •• •• •• •• •• •• ••	4	0 25	$\frac{0\ 25}{2}$	0 9 0	>	0 113	4 674
Elevacion-Estribos	2	4 20 0 75	0 33	0 92	,	2 550	
66 .6	4	1 05	0 33 0 33	0 12 0 40	>	0 119 0 554	
Por deducir Refuerzos	4 2	0 73 3 56	0 33 0 32	0 15 1 04		0 145 2 370	5 448
Elevacion—muros vuelta	4	2 13	0 32	1 44		3 926	
Refuerzos "Ochavas	4	1 81 0 15	0 18 0 15	1 04	,	1 355 0 047	5 328
Total		0 13	2	1 04	m³	0 047	
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.			_		m°		22 182
Coronamientos	•4	2 50	0.90	0.10	ın 3	0.000	
Coronamientos	4	2 14	0 36 0 36	$\frac{0 \ 10}{0 \ 05}$	1111°	0 360 0 077	
	4	0 36	0 36	0 05	,	0 009	
Capa sobre estribos	4	0 73	0 33	0 15	,	0 009	0 591
_	1 11	- 1			1 /	1	

		— 13;	3 —				
	de las iguales	DI	MENSION	ES	RICA	CANT	IDADES
INDIÇACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉTRICA	Parciales	TOTALES
IV—Revoque							
Estribos Muros de vuelta	2 4 4 4 4	4 20 0 75 0 32 0 73 0 32 2 46	::	0 92 0 13 0 40 0 25 0 25	m ^s	7 73 0 36 0 51 0 73 0 32 14 17	9 65 14 17
Total			_		m³	_	23 82
V-Maderas y flerro para tramo							
Maderas—Soleras Piezas longitudinales transversales	2 2 2	2 70 3 00 1 54	0 30 0 30 0 20	0 12 0 30 0 30	m ^s	0 194 0 540 0 185	0 919
Total	_		_	_	m³	_	0 919
Fierros - Tirantes Tuercas	4 8	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018	kg.	40 79 4 03	44 82
Tornillos en los estribos comprendido las barras T	4	0 80 0 06 —	0 015 0 06 —	0 015 0 018 —	kg.	5 59 2 01 —	7 60 52 42
Viaducto (del balde) Luz 100°00-Hect'tro. 289.05			·				
- I—Escavacion para cimientos							•
Estribos—San Luis $\begin{pmatrix} a \\ b \\ c \\ d \\ e \\ f \end{pmatrix}$	2 2 2	$ \begin{array}{r} 7 00 \\ 0.75 + 0.60 \\ \hline 2 \\ 0 25 \\ 3 50 \\ 3 50 \\ 0.70 + 0.75 \\ 2 \end{array} $	1 40 0 20 0 25 2 1 22 0 20 0 20	1 30 1 30 1 30 1 30 1 30 1 30	m ⁸	12 74 0 35 0 81 11 10 1 82 0 37	27 19

B	de las	Di	IMENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
15		7 00 0,75+0.60	1 40	1 35	!!	13 23	
Estribo—Villa La Paz	2	0 25	$0 \ 20$ $0 \ 25$	1 35 1 35	,	0 36	
	1 1	3 90 3 90 0.70+0.75	1 25 0 20 0 20	1 35 1 35) "	13 16 2 11 0 39	29 3 3
\\ Pilas	8	5 40 π×0 80	1 60 0 80	1 35 1 30 1 30	>	69 12 20 90	90 02
Total		-			m³		146 54
II - Albañileria de la drillo en mezcla or dinaria.		•		·			•
	1	7 00 0.75+0.60	1 40 0 20	0 80 0 80	m³	7 84 0 22	
		3 50	1 22	0 80	,	6 83	
Cimientos — Estribo	1	2.50 + 2.10	0 20	0 80		0 74	
San Luis	1	6 60	1 20	0 40	•	6 34	
1	2	0.65+0.50 2	0 20	0 40	•	0 09	
	1 1	3 50	1 02	0 40	»	2 86	
	1 7	0 50 0.90+0.70	$\frac{0}{2}$	1 20	•	0 30	
١ و	1 7	2	0 40	1 20	×	0 77	25 99
- A		7 00 1.75+0.60	1 40	0 80	*	7 84	
		2	0 20	0 80	•	0 21	
	-	3 90 2.90+2.40	1 25	0 80	•	9 75	1
Cimientos — Estribo,	1 7	2	0 20	0 80	•	0 85	
Villa la Paz)	$ \begin{array}{r} 6 60 \\ 0.65 + 0.50 \end{array} $	1 20 0 20	0 40	•	3 17 0 09	
1			1 02	0 40	,	3 18	
	. 1		U 50	0 40	,	0 30	
	2 2	0.90 + 0.70	0 40	1 20 1 20	,	0 77	26 16
	1	2					20 10
Cimientos—Piles $\begin{pmatrix} A \\ B \end{pmatrix}$	8	5 40 π×0 80	1 60 0 80	0 80 0 80	>	55 30 12 87	
Dimicalos Zilas	: 8	5 40	1 20	0 40 0 40	*	20 74	
(1	8	π×0 60	0 60	0 40	*	3 62	92 53

		ales	DI	MENSION	?S	'RIC4	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBR	AS	NUMERO de lus partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Elevacion — Estribos San Luis	A B C D E e e' F G H I	1 1 1 2 2 2 2 2 2 2 2 2	$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	1 00 0 50 0 32 0 60 2 0 50 0 15 0 50 0 22 0 22	$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	m8	9 50 0 59 1 02 0 71 7 92 0 27 3 24 0 76 1 77 0 04 0 23	26 85
Elevacion — Estribos Villa La Paz	ABCDE & & & F	1 1 2 2 2 2 2 2 2 2	5 40 5 40 5 40 0 60 4 90 4 55 4 90 2.70+2.45 2 0.50+0.85 2 $\frac{\pi}{4}$ × 0 25 0 90 3 50	1 00 0 50 0 32 0 60 0 15 0 50 0 10 0 50 0 25 0 25	2 00 0 22 0 59 2 22 2 00 0 22 0 72 2 00 2 94 + 2.79 2 00 3 2 00 5 2 00 2 00 2 00 2 00 2 00 2 00 2)))))	10 80 0 59 1 02 1 60 9 80 3 00 3 53 1 02 1 93 0 26 0 30 1 15	35 00
Elevacion—Pilas		1 1 1 1 6 6 8	5 40 π ×0 50 5 40 π ×0 50 π ×0 50 π ×0 50 π ×0 45	1 00 0 50 1 00 0 50 1 00 0 50 0 45	1 76 1 76 1 70 1 70 2 00 2 00 1 10))))	9 50 1 38 9 18 1 33 6 48 9 42 12 43	49 72
Dados sobre los mu vuelta	•••	8	0 50 —	0 50 —	0 25 —	ъ m³	0 50	0 50 246 75

	•	de las iguales	Г	DIMENSIO	NES	RICA	CANT	IDADES
INDICACION	DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
	ñileria de la- on mezola hi- 3.							
Estribo San Luis	Figura (a) (b) (c) (d) (d) (d) (e) (e) (e) (e) (e) (e) (e) (e) (e) (e	1 2 2 2 2 4 4 4 16 16 8 4 8 2 16	5 40 0 55 4 15 4 53 3 50 3 50 0 55 0 50 0 60 0 45 0 25 0 50 0 50	0 55 0 40 0 40 0 55 0 50 0 50 0 50 0 02 0 02 0 02 0 0	0 22 0 22 0 22 0 10 0 08 0 05 2 0 05 3 0 22 0 22 0 24 0 24 0 25	m ⁸	0 65 0 10 0 73 0 59 0 28 0 87 0 10 0 05 0 02 0 04 0 03 0 02 0 01 0 01 0 01	3 37
Estribo Villa La Paz.		12222 2 4 4 206848216	5 40 0 55 4 55 4 93 3 90 3 90 0 55 0 50 0 60 0 45 0 60 0 45 0 50 0 50	0 55 0 40 0 40 0 55 0 50 0 50 0 50 0 02 0 02 0 02 0 0	0 22 0 22 0 22 0 10 0 08 0 05 2 0 08 0 05 3 0 22 0 22 0 24 0 24 0 24 0 24 0 25))))))	0 65 0 10 0 80 0 53 0 31 0 10 0 05 0 01 0 24 0 03 0 02 0 01 0 01 0 01	3 01
Pilas	Figura (a) (a) Coronamientos (b) Almohadillas	8'	$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	$ \begin{array}{c} 1 & 10 \\ 0 & 55 \\ 0 & 53 \\ 0 & 45 \\ 0 & 45 \\ - & 0.45 \\ 0 & 02 \\ - & 0.45 \end{array} $	0 22 0 22 0 05 0 05 3 1 76 0 22	, , ,	10 45 13 82 7 06 0 25 0 08 0 11 0 01 0 11	

	× 6 8	DI	MENSION	ES	MICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO defast	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALBS
Pilas	16 6 96 8	$ \begin{array}{c c} 0 & 15 \\ \pi & \left(\frac{2}{0.47} \right) \\ 0 & 15 \\ \pi & \left(\frac{2}{0.77} \right) \end{array} $	$-\frac{2}{0.45}$	0 213 2 00 0 22 1 10	,	0 01 0 76 0 06 0 55	<u>1 94</u> 39 65
							
Estribo San Luis Estribo Vi- lia La Paz. Frente Muros vuelta Superiormente Muros vuelta Superiormente Superiormente	1 1 2 2 1 1 2 2 2 1 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	5.50+5.20 2 5 40 4 05 3.60+3.30 2 5 40 0.90+0.50 2 5.50+5.20 4 45 4 00+3.70 2 5 40 0.90+0.50 2 5 50 5 50 5 5 40 5 5 40 6 5 40 6 5 40 6 7 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8 8	: : : : : : : : : : : : : : : : : : : :	1 80 0 59 1 80 0 72 0 32 0 55 2 00 0 59 2 05 0 72 0 32 0 55)))	9 63 3 19 14 58 4 97 1 73 0 77 10 70 3 19 18 24 5 54 1 73 0 77	34 87 40 17
Pilas	2 12 16	5.50 + 5.20 5.50 + 5.20 0 90	 	1 70 2 00 1 10		18 19 12 84 15 84	70 90
Total V — Maderas y fierro para tramo	_	_		_	m²	_	145 94
Maderas-Durmientes	153	2 80	0 24	0 13	m³	13 37	13 37
Total	_	_	_	_	m³	_	13 37
Fierros—Tramos — Peso aproximado		-	9 × 9	635.000	kg, kg.	86715 <u>00</u>	86715 00 86715 00

	las nies	Di	MENSION	£S	IRICA	CANT	IDADES
INDICACION DR LAS OBRAS	numeno de las	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD VIKTRICA	Parciales	TOTALES
Viaducto				•			
Luz 21.45 Hectómetro 291.12							
I—Escavacion para cimientos		,					
Estribos	2 5	7 00 0.80+0.60	1 50 0 28	1 30 1 30	m³	27 30 1 02	28 32
Muros de vuelta	4	4 21	1 54	1 30	,	33 71	71
	4	0.75+0.60 2	0 14 0 20	1 30	•	0 53	
	4	0 20	2	1 30	>	0 10	34 34
Pila	1	5 40 # \ 10 25	1 70	1 30	.>	11 93	14.00
Total	2	$\frac{\pi}{2} \times 0$ 85	0 85	1 30	m ^s	2 95	14 88 77 54
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2 2	7 00 6 60	1 50 1 30	0 80 0 4 0	m³	16 80 6 86	
	4	0.80+0.60	0 28	0 80	,	0 63	
	4	0.65+0.50	0 28	0 40	•	0 26	24 55
". Muros de vuelta. :	4	4 21 4 21	1 34 1 14	0 80 0 40	•	18 05 7 68	
	4	$\frac{2.77+3.20}{2}$	0 20 0 04	0 80	•	1 91	
	4	0 40 1.04+0.70	2	1 20	,	0 38	
Cimientes Dile	4	2	0 34	1 20		<u>t 42</u>	29 44
Cimientos—Pila	1 1	5 40 5 40	1 70 1 30	0 80 0 4 0	;	7 34 2 81	
	2	Z	0 85	0 80	•	1 82	
	7	$\frac{\pi}{2} \times 0$ 65	0 65	0 40	•	0 53	12 50
Elevacion—Estribos	2 2 2 4	5 40 5 40	1 10 0 60	2 20 0 22	•	26 14 1 43	
Muros vuelta	2 4	5 40 5 31	0 32 0 50	0 59 2 20	>	2 04 23 36	
	4	4 71	0 15	0 22	*	0 62	

•	las	ı	DIMENSIO	NES	METHICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
Muros vuelta	4	3 91	0 28	2 20 8	m ⁸	4 82	
46 N	4	0 52	0 28	$\frac{2\ 20}{3}$	•	0 43	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	4	$\frac{\pi}{4} \times 0$ 28	0 28	$\frac{2\ 20}{3}$	>	0 18	
" (trapecio'	4	0.80+0.50	0.20	$\frac{3.14+2.95}{2}$,	3 96	
" (refuerzos)	4	3.45+3.60 2	0 16	2 42		5 46	
" (ochavas) ,	4	0 50	$\frac{0.50}{2}$	2 42	•	1 21	
(Sobre la cornisa) idem. Idem idem (dado)	8		0 50 0 50	0 72 0 25	:	7 65 0 50	77 80
Pila	1 1	5 40 5 40	1 10	2 20 0 22	>	13 07 0 48	
" (circular	2	-	0 40 0 55	2 20	,	2 09	
Sobre la cornisa. Pilares	2		0 50	1 10	,	0 86	16 50
Total	_	-		_	m ⁸	_	160 79
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.		·		·			
Almohadillas	8	0.50 + 0.60	0 02	2 20	m ⁸	0 19	
Sobre la cornisa idem	8	0.50 + 0.60	0 02	0 72		0 06	
Almohadillas.	4	0 50	0 02	0 72		0 03	
Pila	32 2	0 50 # 0 55	0 02 0 02	0 25 2 20	,	0 08	
" (sobre la cornisa)	20 2	0 10 π 0 50	0 02 0 02	0 25 1 10	دد ه	0 01	0 59
Coronamientos — Muros					,		
vuelta	4	5 35 4 31	0 55 0 55	0 10 0 05	,	1 18 0 24	
Idem idem	8	0 55	0 55	0 05	,	0 12	
ldem idem	8	0 50	0 50	0 05	•	0 10	
Idem idem	8	0 50	9 5 0	0 05	•	0 03	
Pila	-2		0 53	0 05	•	0 04	
	2		0 50	0 05	•	0 04	
**	2	$\frac{\pi}{2}$ × 0 50	0 50	0 05	٠	0 01	1 76
Cornizas—Estribos Muros vuelts	2	6 50	0 55	0 22	»	1 57	
Piia	4 2	5 36 5 40	0 40 0 40	0 22 0 22	•	1 89 0 95	,
	2	π 0 66	0 60	0 22	*	0 55	4 96
Total	-	-	. –		m ^s	-	7 31

	de las iguales	D	MENSION	ES	METRICA	CANI	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de partes igu	Largo	Espesor	Altura	LYIDAD MET	Parciales	TOTALES
IV—Revoque							
Estribos	2 2 2	5 30 5 40 5 40	 	2 25 0 59 0 32	>	23 85 6 37 3 46	33 68
Muros vuelta	4 4 4	4 21 4 21 0 50	 	2 20 0 72 0 72	> • •	37 05 12 12 1 44	
Trapecio	4	0.50+0.80 2	••	0 55	•	1 43	52 04
Pila Interior pilares	2 2	5 30 1 00	••	2 20 1 10	,	23 32 2 20	25 52
Total	_	-	_	_	m²	_	111 24
V—Maderas y flerros para tramo							
Maderas-Durmientes	34	2 80	0 24	0 13	m³	2 97	2 97
Total Fierros—Tramos — Peso		-	-		m* kl.	-	2 97 19270 00
aproximado (de uno)	2	••	••	••		9635 00	
Total	_	-	-	_	kl.	_	19270 00
Viaducto Luz 32-66 Hectómetro 292,50							
I — Escavacion para cimientos							
Estribos	2 4	6 94 0 30	1 44 0 64	1 30 1 30	m ⁸	25 983 0 998	26. 981
Muros de vuelta	4 4	4 21 0 73	1 33 0 34	1 30 1 30	•	29 116 1 291	
Ochavas	4	0 35	$\frac{0\ 35}{2}$	1 30	•	0 319	30 726
Pilas	2	5 40	1 60	1 30	•	22 464	
	4	$\frac{\pi}{2} \times 0 80$	0 80	. 1 30	,	5 228	27 692
Total II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.	_		-	-	m ^s	_	85 399
Cimientos-Estribos	2	6 94	1 44	0 80		15 990	:
	2 4 4	6 54 0 64 0 64	1 24 0 30 0 30	0 40 0 80 0 40	> >	6 488 0 614 0 307	23 399

	las nies	Di	MENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDIC CION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Cimientos — Muros de vuelta	4	4 21	1 33	0 80	m³	17 918	
Idem idem Idem idem	4 4	4 21 0 73	1 13 0 34	0 40 1 20	;	7 612 1 191	
Idem Ochavas	4	0 35	0 35	1 20	,	0 294	27 015
Cimsentos—Pilas	2 2	5 40 5 40	1 60 1 20	0 80 0 40	,	13 8 24 5 184	
	4	$\frac{\pi}{2}$ 0 80	0 80	0 80		3 117	
	4	$\frac{\pi}{2}$ 0 60	0 60	0 40		0 905	23 130
Elevacion estribos	2 2	5 40 5 40	1 04 0 69	2 16 0 22	•	24 261 1 639	
	2 4	5 40 1 30	0 32 0 32	0 57 0 15	>	1 970 0 250	28 120
Muros de vuelta	5 4	5 25 4 55	0 50 0 15	2 16 0 22	>	22 680 0 601	
	4	3 48	0 27	$\frac{2\ 16}{2}$	•	4 059	
	4	0 90	0 27	$\frac{2\ 16}{3}$,	0 700	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	4	$\frac{\pi}{2}$ 0 27	0 27	$\frac{2\ 16}{3}$,	0 165	
Trapecio	4	0.50+1.00 2	0 50	3 20	>	4 800	
Refuerzos	4	$\frac{3.56+3.21}{2}$	0 16	2 38	>	5 156	
Ochavas	4	0 45	0 45 2	2 38	•	0 964	
Sobre la cornisa Idem Dados	4 8	5 25 0 50	0 50 0 50	0 72 0 28	;	7 560 0 560	47 245
Pilas	2 2	5 40 5 40	1 00 0 30	2 16 0 22	3	23 328 0 713	
Circular	4	$\frac{\pi}{2}$ 0 50	0 50	2 16	•	3 393	
Idem	4	$\frac{\pi}{2}$ 0 15	0 15	0 22	,	0 031	
Sobre la corniza. Pilares	4	$\frac{\pi}{2}$ 0 45	0 45	1 10	,	1 400	28 865
Total	_		_	_	m³	-	177 774
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.							
Almohadillas	8	$\frac{2.22+0.84}{2}$	0 02	2 16	m•	0 190	
Sobre la cornisa idem	4	0 50	0 02	0 72	>	0 020	

	las nles	I	DIMENSIO	NES	TRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes ignales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Sobre la cornisa—Almo dillas	8	0.50+0.60	. 0 02	, 0 72	m³	0 063	
Idem idem	32 4 4	0 50 π×0 50 π×0 50	0 02 0 02 0 02	0 28 2 16 0 72	,	0 090 0 271 0 090	0 733
de vuelta Idem idem	4 4	5 30 4 25	0 55 0 5 0	0 10 0 10	*	1 166 0 850	
Idem idem	4	4 25	0 50	. 0 05	,	0 213	
Idem idem idem	8 8	0 55 0 50	0 55 0 50	0 08	>	0 194 0 080	
Idem idem	8	0 50	0 50	0 05	•	0 033	•
Idem Pilas	4	$\frac{\pi}{2}$ 0 53	0 53	. 0 10	•	0 176	
·	4	$\frac{\pi}{2}$ 0 53	0 53	, 0 08	•	0 141	
·	4	$\frac{\pi}{2}$ 0,50	0 50	0 04	»	0 063	
	4	47	0 50	0 05		0 026	2 943
Cornizas—Estribos Idem mures de vuelta Idem Pilas	2 4 4	5 40	0 40 0 40 0 40	0 22 0 22 0 22	>	1 144 1 866 1 901	z e05
**********	4	$\frac{\pi}{2} \left(\frac{2}{0.55} \right)$	$-\overline{0.15}$	0 22	•	0 774	5 685
Total	_	_	_	_	m³		9 360
IV—Revoques						22.00	
Ertribos	2 2 4	5 30 5 40 1 30	••	2 16 0 57 0 15	m³	22 90 6 16 0 78	. 29 84
Muros de vuelta	4 4 4	5 20 4 15 0 50	 	1 16 0 75 0 72	>	24 13 12 45 1 44	
Trapecio	4	$\frac{0.50+1.00}{2}$	••	0 50	•	1 50	39 52
Pilas	4 4	5 30 1 00	••	1 16 1 10	•	24 59 4 40	28 99
Total	—	_	_	_	m³	 	98 35
V-Maderas y flerros para tramo							
Maderas-Durmientes	51	2 80	0 25	0 15		5 355	5 355
Total	—	_	_	_	m³	-	5 355
Fierros—Tramos	3	••	••	••	1	9635 00	
Total	–	-	-	-	kl.	-	289 05 00

	las	DI	MENSION	es	FRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Large	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Viaduote				! !			
Luz 32.46 Hectómetro 294.12 —							٠
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2 4	7 00 0 80	1 60 0 30	1 36 1 36	m³	30 464 1 306	31 770
Muros de vuelta	4	4 23 0.94+0.70	1 35	. 1 36		31 065	
dem idem ····	4	2	0 34 0 25	1 36	•	1 517	00.01
Ochavas	4	0 35	2	1 36	٠.	0 333	32 915
Pilas	2 4	$\frac{5 20}{2090}$	1 80 0 9 0	1 36 1 36	,	25 459 6 922	32 381
Total		2 0	_		m³	0 922	97 066
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.						-	
Cimientos—Estribos	2 2 4	7 00 6 60	1 60 1 40	0 80 0 40	m³	17 920 7 392	
	4	0 80 0 80	0 30	0 80 0 40	>	0 768 0 384	26 464
Iuros de vuelta	4	4 23 4 23	1 35 1 15	0 8 ₀ 0 40	,	18 274 7 783	
	4	0.94+0.70	0 34	1 20	>	1 338	
Ochavas	4	0 35	$\frac{0.35}{2}$	1 20		0 294	27 689
Cimientos-Pilas	2 2	5 20 5 20	1 80 1 40	0 80 0 40	>	14 976 5 824	
	4	$\frac{\pi}{2} 0 90$	0 90	0 80		4 072	
	4	$\frac{\pi}{2}$ 0 70	0 70	0 40		1 232	53 793
Slevacion—Estribos	4	5 40	1 20	2 29		29 678	
	4	5 40 5 40	0 85 0 32	0 22 0 50	,	2 020 1 728	
	4	1 50	0 32	0 22	•	0 366	33 792
Muros de vuelta	4	5 43 5 08	0 5 0 0 1 5	2 29 0 22	>	24 869 0 671	
4, 4,	4	3 88	0 30	$\frac{2}{2}$ $\frac{20}{2}$		5 331	

	de las igunles	Di	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de Partes igu	Largo	Espesor	Altura	UKIDAD MET	Parciales	TOTALES
Muros de vuelta	4	0 65	0 30	2 29	m ^s	0 595	
	4	$\frac{\pi}{2}$ 0 30	0 30	2 29		0 216	
" Rectángulo	4	0 50	0 50	2.93 + 3.23		3 580	
Refuerzos	4	3 73	0 16	2 51	•	5 992	
Triángulo	4	0 34	0 34	2 51	•	0 580	
Ochavas	4	0 50	$\frac{0.50}{2}$	2 51	. >	1 255	
Sobre la cornisa Dados	4 8	5 43 0 50	0 50 · 0 50			7 819 0 540	1
Pilas	2 2	5 20 5 20	1 20 0 50	2 29 0 22	>	28 579 1 144	
Circulares	4	π 0 60	1	2 29		5 180	
	4	$\frac{\pi}{2} 0 25$	0 25	0 22	>	0 086	
Sobre la cornisa. Pilares	4	$\frac{\pi}{2}$ 0 50	0 50	0 99	,	1 555	36 544
Total	_	_	-	-	m³	_	201 041
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.							
Almohadillas	8	0.60+0.50 2	0 02	2 29	m³	0 202	
Sobre la cornisa	8	$\frac{0.60+0.50}{2}$	0 02	0 72	,	0 063	
<i>i</i>	4	0 50	0 02	0 72		0 029	
Piias	32 4	0 50 x×0 60	0 02 0 02	0 27 2 29)	0 ()86 0 345	
Sobre la cornisa	4	$\pi \times 0.50$	0 02	0 72	•	0 090	
Coronamientos — Muros	4	π×0 50	0 02	0 27	•	0 034	0 849
de vuelta	4	5 48 4 43	0 55 0 50	0 10 0 10	>	1 206 0 886	
Idem idem	4	4 43		Ŏ 05		0 222	1
Idem idem	4	0 55 0 50	0 55	0 08 0 05	,	0 194 0 100	
ldem idem	4			0 05	١. ا	0 022	1
Pilas	4		I	3	,	0 190	I
	4	π 0 55	0 55	100	l l	6 152	1
	4	$\frac{\pi}{9}$ 0 50	0 50	2.4.38		i l	l .
٠	4	$\begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	0 50	0 05		0 026	İ

	lns nles	DI	MENSION	ES .	RICA	· CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno delns partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Cornisas—Estribos Muros de vnelta Pilas	2 4 4 4	$ \begin{array}{c} 6 50 \\ 5 53 \\ 5 20 \\ \frac{\pi}{2} \left(\frac{2}{0.65} \right) \end{array} $	0 40 0 40	0 22 0 22 0 22 0 22	»	1 144 0 947 1 830 0 925	5 846
Total	_		-	_	m³		9 782
IV—Revoques							,
Estribos	2 2 4	5 30 5 40 1 30		2 29 0 50 0 22	>	24 27 5 40 1 14	30 81
Muros de vuelta (Sobre la cornisa) lnternos	4 4 4	4 88 4 33 0 72		2 29 0 72 0 72	> >	44 70 12 47 2 07	59 24
Pila Interior de los Pilares	4	5 10 1 00		2 29 0 99	>	46 71 3 96	50 67
Total	_	_			m²		140 72
V—Maderas y flerros _para tramo							
Maderus-Durmientes	51	2 80	0 25	0 14	m³.	4 998	4 998
Total	_	_	_	_	m ^s	j	4 998
Fierros-Tramos	3	••		••	kg.	9635 00	28905 00
Total	-	_			kg.	_	28905 00
Alcantarilla abierta Luz 2.50 Hectometro 301.52			,				
I—Escavacion para cimientos y cauce							
Estribos	2	4 30	1 00	1 47	m³	12 642	12 642
Muros ala	4 4	1.25 + 1.00	0 16 0 32	1 47 1 47 1 47	>	9 736 0 941 2 117	
·	4	0 12	1 11 10	1 47		0 035	12 829
Cauce	1	20 00	2 50	0 51	,	25 500	25 509
Total	-	_		_	m³	-	50 971

•	las	DI	MENSION	ES	RICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
ll—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.						¥	
Cimientos—Estribos	2	4 30	1 00	0 9 0	m³	7 740	7 740
Muros ala	4	2 435 1 00	0 68 0 16	0 90 0 90	>	5 961 0 576	
	4	$\begin{array}{r} 1.25 + 1.00 \\ \hline & 2 \\ 0 12 \end{array}$	$\frac{0}{0} \frac{32}{10}$	0 90 0 90	. 3	1 296 0 022	7 855
Elevacion—Estribos	2 2 4 4 4	4 20 4 20 0 90 0 50 0 40	0 80 0 32 0 32 0 37 0 32	1 50 0 48 0 48 0 12 0 12		10 080 1 290 0 553 0 089 0 061	12 073
Muros de ala	4	1 935	0 42	$\frac{1.98+0.79}{2}$,	4 502	
Dados Refuerzos	4 4 4	0 42 1 00 1.30+1.10	0 50 0 16 0 32	0 79 0 90	•	0 664 0 576 2 304	
	4	$ \begin{array}{r} 2 $	$0.08 \\ 0.12 \\ \hline 2$	0 48 0 48	ĺ	0 037 0 017	
A deducir capa sobre el estribo	4	0 40	0 32	0 15	>	8 100 0 077	8 023
Total	_	_	-	_	m³		35 691
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4 4 4	2 734 0 65 0 40	0 36 0 36 0 42	0 10 0 12 0 08 0 05	>	0 394 0 112 0 054 0 011	0 571
	4	0 40	0 42	0 12		0 089	, , ,,,
Setribos	4 4	0 50 0 40 0 40	0 37 0 33 0 33	0 08 0 03 3	•	0 042	0 140
Capa sobre estribo	4	0 40	0 32	0 15		0 077	0 077
Total		_	_	_	m³		0 788

	nles	D	MENSION	ES	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de lus partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
IV-Revoques							
Estribos	2 4 4 2	4 20 0 90 0 50 2 40	 	1 50 0 45 0 15 0 48	>	12 60 1 62 0 30 2 30	
Muros ala	4	0 32 2 53		0 45 0.30+1.49	,	9 06	17 40
	4	0 49		$\frac{2}{0.70}$		0 69	
Dados	4	0 59 0 42	••	0 30 0 30 0 30	>	0 71 0 50	
	4	0 59	••	2	>	0 35	11 31
Total	-	_	_	_	m³	_	28 71
V—Maderas y flerros para tramo					i		
Maderas—Soleras Durmientes	2	2 40 2 40	0 30 0 24	0 12 0 13	m³ •	0 173 0 300	0 473
Total	-	_	_		m ⁸	-	0 473
Fierros—Tramo. — Peso aproximado					kg.	867 00	867 00
Total		_	_	_	kg.	<u> </u>	867 00
Alcantarilla abierta		•					
Luz 3.00 Hectómetro 303.24							
I — Escavacion para cimientos y cauce			: :				
Estribos	2 2 2	4 30 4 30 2 91	0 65 0 30 0 65	1 50 1 50 1 00	m³	8 39 3 87 3 78	
(La Paz).:	2	2 70	0 65	1 00	» .	3 51	19 55
Refuerzos	4	1 95 0.15+0.32	0 18 0 25	1 00 1 00	,	1 40 0 24	1 64
Cauce		2 4 20	1 50+0.80	0 90		4 35	
	2	14 00	$\frac{1.50 + 0.80}{2}$	0 90	,	28 98	33 33
Total	_	· _	_	_	m ⁸	_	54 52

	de las ignales	D	IMENSION	ES	METRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—estribos	2 2	4 30 4 30		1 40 1 40	m³ ➤	7 83 3 61	11 4
Muros ala (San Luis) (La Paz)	$\frac{2}{2}$	2 91 2 70	0 65 0 65	0 90 0 90	, >	3 40 3 16	6 50
Refuerzos	4	$\begin{array}{c} 1 & 95 \\ 0.15 + 0.32 \end{array}$	0 18 0 25	0 9 0	>	1 26 0 21	1 4
Elevacion estribos (San Luis)	1 2	4 20 0 85	0 33 0 33	1 31 0 60		1 82 0 34	
Refuerzos	1 1	$\begin{array}{r} 4 & 20 \\ 4.20 + 4.30 \\ \hline 2 \end{array}$		1 81 1 46	>	2 43 0 62	
Por deducir. Capa	2	0 45	0 33	0 15	>	5 21 0 04	5 17
Muros ala (San Luis) Dados	2	2 36 0 50	0 42 0 42	1.91+0.34 2 0 34	×	2 23 0 14	•
Refuerzos	8 2	0 48 0.25 0.45	0 18 0 25	$ \begin{array}{r} 0.74 + 1.64 \\ \hline 2 \\ 1.81 \end{array} $,	0 82	3 5
Estribo (La Paz)	1	2 4 20 0 85	0 33	i 17		1 62	, ,
Refuerzo	2 1 1	4 20 4.30+4.20	0 33 0 32 0 10	0 60 1 67 1 32	»	0 34 2 24 0 56	
Por deducir. Capa	2	0 45	0 33	0 15		4 76 0 01	4 7:
Muros de ala (La Paz) Dados	2 2	2 15 0 50	"-	$\frac{1.77+0.34}{2}$	•	1. 91	
Refuerzos	. 8	0.48 $0.25 + 0.45$	0 42 0 18	0.60 + 1.50	>	0 14	
	2	2	0 25	1 67	m ^s	0 29	35 94
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.			_		111-		
Coronamiento, muros ala (San Luis), Idem idem (La Paz).,,	2 2	3 52 3 32				0 25 0 23 0 48	

	e las	I	DIMENSIO	NES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes ignales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
Coronamientos dados	4.	0 60	0 35	0 12	m³	0 48 0 10	
Idem idem	4	0 45	0 30	0 05	,	0 01	
ldem idem	4 4 4	0 4 5 · 0 4 5	0 30 0 4 5	0 08 0 12		0 04 0 10	
Idem idem	4	0 35 0 35	0 35 0 35	0 08 0 05	,	0 04	0 78
Capa en los estribos	4	0 45	0 33	0 15	,	0 09	0 09
Total			_		m³		0 87
IV—Revoque							
Estribos (San Luis) " (La Paz) Estribos Muros ala (San Luis) " (La Paz) Dados Total	1 1 4 2 2 4 2 4 4 4 4	4 20 4 20 0 40 0 45 2 50 2 50 0 33 3 15 3 00 0 55 0 42 0 55	:: :: :: :: :: :: :: :: :: :: :: :: ::	1 31 1 17 0 60 0 45 0 47 0 32 0 45 1.91+0.34 2 1.77+0.34 2 0 34 0 34 0 34	3 3 4 4 7	5 50 4 91 0 96 0 81 2 35 1 60 0 59 7 09 6 33 0 75 0 57 0 38	16 72 15 12 31 84
V—Maderas y flerro para tramo			•				E
Maderas—Soleras Durmientes	2 5	2 40 2 40	0 24 0 24	0 12 0 12	m"	0 14 0 35	0 49
Total	-	-	_		m³	_	0 49
Fierros—Tramo				••	kg.		1170 00
Total	-1			_	kg.	-	1170 00
Alcantarilla abierta Luz 2.00Hectómetro 305.00	l li						
I — Escavacion para cimientos y cauce Estribos	2	4 30	0 95	1 00	m ^s	8 17	

	las in les	I	DIMENSIO	NES	METRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Muros de ala	4 4	3 28 1 75 0.60+0.50	0 65 0 16 0 16	1 00 1 00 1 00	m³	8 53 1 12 0 35	
4.	4,	0.50+0.75	0 16	1 00		0 40	10 30
Cauce	2	35 00	2 00	0 25	»	3 50	3 50
Total	_	-		_	m³	-	21 97
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria,							
Cimientos - Estribos	2	4 30	0 95	0 90	m³	7 35	7 35
Muros ala	4	3 28 1 75	0 65 0 16	0 90 0 90	•	7 67 1 01	
	4	0.60+0.50	0 16	0 90	>	0 32	
	4	0.50 + 0.75	0 16	0 90	•	0 36	9 36
Elevacion—Estribos	2 4 4 4	2 10 1 05 0 80 1 05	0 32 0 43 0 43 0 43	1 83 1 83 0 12 0 30	>	2 46 3 30 0 17 0 54	6 47
Elevacion refuerzos	2 4	2 10	0 33	1 95	•	2 70	
	1	$\frac{1.05 + 0.85}{2}$ $3.80 + 3.70$	0 22	1 95	•	1 63	
	2	2	0 10	1 25 2.25 + 0.40	•	0.94	11 74
Muros ala	4 4 4	0.40	0 43 0 43 0 16 0 16	0 40 0 80 0 95	>	6 52 0 28 0 18 0 21	
4.	4 4 4	0 35 0 35	0 16 0 16	1 15 1 35	>	0 26 0 26 0 27	
	4	0 35	0 16 0 3 2	1 55 1 75	>	0 35	
**	4 4	0 39	0 32 0 10	1 95 . 1 25	•	0 98 0 39	10 31
A deducir capa sobre cl estribo	4	0 60	0 49	0 15	>	0 14	0 14
Total	-	-	_	_	m³	_	38 62

	de las iguales	DI	MENSION	ES	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉTRICA	Parciales	TOTALES
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráuțica.		·	•				
Coronamiento — Muros ala	4 4 4	3 43 0 70 0 50 0 50	0 35 0 35 0 32 0 32	0 10 0 12 0 08 0 05 3	»	0 48 0 12 0 05 0 01	
Estribos	4	0 45 0 35	0 45 0 35	0 12 0 08 0 05	,	0 10 0 04	
•• ••••••	4	0 35	0 35	3	>	0 01	0 81
Capa sobre el estribo	4	0 60	0 40	0 15	•	0 14	0 14
. Total	-	_	_	_	m³	-	0 95
l∇—Revoque							
Estribos	2	4 20 0 75	••	1 83 0 12	m²	15 37 0 36	
Deducido 0,15 de la altura	4 4 4	1 05 0 45 0 43		0 15 0 15 0 15	•	0 63 0 27 0 26	16 89
Muros de ala	4 4 4	3 60 0 70 0 43	••	2.25+3.40 2 0 40 0 40	,	19 15 1 12 0 69	20 96
Total		_	_		m³	_	37 85
V—Maderas y fierros . para tramo							
Maderas—Soleras Piezas trasversales ' longitudinales	2 2 2	2 70 1 54 3 00	0 30 0 20 0 30	0 12 0 30 0 30	m³	0 194 0 185 0 540	0 919
Total	-	_	_	_	m*	_	0 919
Fierros—Tirantes Tuercas Tornillos en los estribos	4 8	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018	kg.	40 79 4 03	41 82
comprendido las bar ras T Tuercas	4	0 80 0 0 6	0 015 0 06	0 015 0 018	kg.	5 59 2 01	7.60
Total	-	_	-	_	kg.	-	52 42

	lns inles	DI	MENSIONE	ės .	METRICA	CANTIDADES	
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las Partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Alcantarilla abierta							
Luz 2.00Hectómetro 306.65						.	
I — Escavacion para cimientos y cauce							
San Luis-Estribos	1	4 30	0 65	1 36	m³	3 80	_
<i>a</i>	1	$\frac{4.30+4.50}{2}$	0 35	1 36	*	2 00	5 89
La Paz	1	4 30	0 65	1 45	٠,	4 05	
	1	4.30+4.50 2	0 35	1 45		2 23	6 28
Son Luis-Muros ala	2	0.78 + 0.30	0 52	1 36	,	0 83	
	2	0 35	0 52	1 00	2	0 36	
	2 2	$\frac{2.07 + 2.55}{2}$	0 52	1 00		2 40	
Refuerzos	2	0 30	$\frac{0.18}{2}$	1 36	>	0 07	
	2 2		0 18 0 18	1 00 1 00	>	0 13 0 31	4 10
La Paz — Muros ala	2		0 52	1 45		0 79	
	2		0 52	1 00		0 36	
	2	$\frac{1.90+2.35}{2}$	0 52	1 00	»	2 21	
Refuerzos	2	0 30	$\frac{0.18}{2}$	1 45	*	0 08	
	2 2	0 35 0 75	0 18 0 18	1 00 1 00		0 13 0 27	3 84
Cauce	1	4 20	1 80	0 40	•	3 02	
***************************************	2	10 00	2.00+3.00	0 40		20 00	23 02
Total	-	_	_		m³		43 13
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or dinaria.							
San Luis-Cimientos es-				_			
Iribo	1	4 30 4.30+4.50	0 65	0 90	1 1	2 52	• ••
Idem idem La Paz — Cimientos es- tribo]	2	0 35 0 65	0 90 0 90		$\begin{array}{c c} 1 & 39 \\ \hline 2 & 52 \end{array}$	3 91
Idem idem	1	4.30 + 4.50	0 35	0 90	1 1	1 39	3 91
San Luis-Muros ala	9	0.78+0.30	0 52	0 90			•
u u	١.	1 9		0 50		0 51 0 18	
	2	2.07 + 2.55	0 52	0 90		2 16	
	! -	2	••-	5 50		- 10	

	a ins	DI	MENSIONI	ES	KETRICA	CANT	IDADES
INDICACION DR LAS OBRAS	NUMERO de las Partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Refuerzos	2		$\frac{0 \ 18}{2}$	0 90	m³	0 05	
	2 2		0 18 0 18	0 50 0 90		0 06 0 28	3 24
La Paz—Cimientos mu- ros ala	2	0.75 + 0.30	0 52	0 90	,	0 49	
Idem idem ·	2	0 35	0 52	0 40	•	0 15	•
dem idem	2	2	0 52	0 90	>	1 99	
Refuerzos	2 2 2		0 18 0 18 0 18		>	0 10 0 05 0 24	3 02
San Luis—Elevacion es- tribos Por deducir	1	4 20 2 75	0 80 0 50	1 93 0 42	•	6 48 0 58	5 90
a Paz — Elevacion es- tribo Por deducir	1	4 20 2 75	0 80 0 50	1 93 0 42	•	6 48 0 58	5 9 0
San Luis — Elevacion — Muros ala	2	1.10+0.65	0 32	0 36	2	0 20	•
Idem idem idem	2	$1 86 \frac{1}{2} (0.$	12×1.57+0	0.42×0.35)	,	1 50	
Dados	2	0 50	0 42	0 35	,	0 15	1 85
a Paz—Elevacion—Muros ala		1.10+0.65			1 1	0 25	
Elevacion—Muros ala	2	1 87 $\frac{1}{2}$ (0.4)	1.48+0	0. 42×0 26)	•	1 37	
Dados Ban Luis—Refuerzo	2 2	0 35		0 26	,	0 08 0 58	
a Paz	2	1 45 1 1 00	0 18	0 95	,	0 47	2 75
Total	-	_	_		m³		30 48
II—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.				_			
oronamientos estribos	4		0 83 0 35	0 10 0 08	m³	0 24 0 04	
	4	0 35	0 35	0 05		0 01	
" muros ala	4	2 73	0 35	0 10		0 38	

	las les	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	ntmeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
San Luis-Dados	2 2	0 67 0 45	0 35 0 32	0 10 0 08 0 05	m ⁸	0 05 0 02	
La Paz-Dados	2 2 2	$\begin{array}{c} 0 & 45 \\ 0 & 47 \\ 0 & 45 \end{array}$	0 32 0 35 0 32	0 10 0 08	»· »	0 01 0 03 0 02	
Total	2	0 4 5	0 32	<u>0 05</u>	m ^s	0 01	0 81 0 81
IV—Revoque							وسيست
San Luis-Estribos Por deducir	1	4 20 2 75	••	1 93 0 42	m _a	8 11 1 16	6 95
Estribos	1 2 2	2 75 0 50	 	0 42 0 42 0 36	>	1 16 0 42	
Muros ala	l ii	1 10	••	$\frac{\frac{3}{2}}{1.57+0.35}$, • <u> </u>	0 40	
Dado	2 2 2	2 45 0 65 0 42		0 35 0 35	3	4 70 0 46 0 25	7 39
La Paz—Estribo Por deducir	1 1	4 20 2 75	••	1 93 0 42	>	8 11 1 16	6 95
Estribos	1 2	2 75 0 50	• •	0 42 0 42 0 45	3	1 16 0 42	
Muros ala		1 10	••	$\frac{-\frac{2}{2}}{1.48+0.26}$		0 50	
Dados	2 2 2	2 45 0 45 0 42	• •	0 26 0 26		4 26 0 23 0 22	6 79
Tota		-	-	_	m²	-	28 08
V-Maderas y flerros para tramo							
Maderas—Soleras Piezas longitudinales transversales	4 2 2	2 70 3 00 1 54	0 25 0 30 0 20	0 12 0 30 0 30	,	0 194 0 540 0 185	0 919
Total	-	-		_	m ⁸	-	0 919
Fierros—Tirantes Tuercas	8	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018		40 79	44 82
Tornillos en los estribos, comprend. las barras Tuercas	4 4	0 80 0 06 —	0 015 0 06 —	0 015 0 018 —		5 59 2 01 —	7 60 52 42

	las nles		DIMENSIO	NES	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Alcantarilla abierta							
Luz 2 ^m 00 Hectómetro 311,10							
I—Escavacion para cimientos							
Estribo San Luis $\begin{pmatrix} A \\ B \\ C \\ D \end{pmatrix}$	1 2 2	4 30 2 48 1 60 0.35+0.25	1 00 0 65 0 16 0 32	1 47 1 47 1 47 1 47	m ⁸ *	6 32 4 74 0 75 0 28	12 09
Estribo Villa La Paz. G	1 2 2	2 4 30 2 35 1 60	1 00 0 65 0 16	1 57 1 57 1 57	> > >	6 75 4 80 0 80	12 03
	2	0.35 + 0.25	0 32	1 57	•	0 30	12 65
Total	-	-	-	_	m³	-	24 74
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
$\langle A \atop B \rangle$	1; 2	4 30 2 48	1 00 0 65	0 9 0 0 9 0		3 87 2 90	
Estribo San Luis C	2 2	$ \begin{array}{c} 1 & 60 \\ 0.35 + 0.25 \\ 2 \end{array} $	0 16 0 32	0 90	>	0 46	7 40
Estribo Villa La Paz. $\begin{pmatrix} A \\ B \end{pmatrix}$	1 2	4 30 2 35	1 00 0 65	0 90 0 90	»	3 87 2 75	
Estribo Villa La Paz.	2 2	0.35 + 0.25	0 16 0 32	0 9 0	,	0 46	7 25
. a	1 2	2 10 1 05	0 32 0 40	1 68 1 68 0 12	> >	1 13	
c d e	2 2 1	0 80 1 05 2 10	0 40 0 40 0 33	0 30 1 80	•	0 08 0 25 1 25	
. \f	2	$\begin{vmatrix} 1.05 + 0.85 \\ \hline 2 \\ 3.80 + 4.20 \end{vmatrix}$	0 25	1 80		0 86	
Estribo San Luis $\begin{pmatrix} g \\ h \end{pmatrix}$	1	4 20	0 15 0 10	1 40 0 47		0 84	
6	2	1 93	0 40	$\frac{2.10+0.85}{2}$	•	2 28	
$egin{pmatrix} k \ l \ l \end{pmatrix}$	2 2 2 2 2	0 50 0 80 0 80	0 40 0 16 0 16	0 85 0 95 1 40	•	0 34 0 24 0 36	
m	2 2	0 50 4 10	0 32 0 10	1 80 0 47	>	0 58 0 38	10 20

•	a las	I	DIMENSIO	NES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
Estribo Villa La Paz	1	2 10 1 05 0 80 1 05 2 10 1.05 + 0.85 2 3.80 + 4.20 2 4 20 1 80 0 50 0 80 0 80 0 50	0 32 0 40 0 40 0 40 0 33 0 25 0 15 0 10 0 40 0 16 0 16	1 68 0 12 0 30 1 80 1 80 1 40 0 57 2.10+0.90 2 0 90 0 95	m ⁸ , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	1 13 1 41 0 08 0 25 1 25 0 86 0 84 0 24 2 16 0 36 0 24 0 36 0 0 58	
Por deducir, capa sobre los estribos		3 95 0 60	0 10 0 40	0 57	>	0 14	10 20 35 05 0 14
Total III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.		_	_		ın³		34 91
Estribo San Luis	2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	2 85 0 70 0 55 0 55 0 45 0 35 0 35	0 34 0 36 0 32 0 32 0 45 0 35	0 10 0 10 0 08 0 05 3 0 10 0 08 0 05 3	11113 30 30 30 30 30 30 30	0 19 0 05 0 03 0 01 0 04 0 02 0 01	• 0 35
Estribo Villa La Paz	2 2 2 2 2 2	2 60 0 70 0 55 0 55 0 45 0 35	0 34 0 36 0 32 0 32 0 45 0 35	$0.08 \\ 0.05 \\ \hline 3$	3	0 18 0 05 0 03 0 01 0 04 0 02 0 01	0 34
Capa sobre los estribos Total	4	0 60	0 4 0 —	0 15 —	m ³	<u>0 14</u> _	0 14

	198	DI	MENSION	ES	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes ignales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉTRICA	Parciales	TOTALES
IV—Revoque							
Estribos	2	4 20		1 68		14 11	
Deducido 0.15 de la altura (Bajo el dado)	4 4 4	0 75 1 05 0 45		0 12 0 15 0 15	,	0 36 0 63 0 27	15 61
Estribo San Luis-Muros	1 71	0 40 2 55	••	0 15 2.10-+0.85	,	7 52	13 01
Idem idem—Dado Idem idem—Idem	2 2	0 70 0 40		0 85 0 85		1 19 0 68	9 39
Estribo Villa La Paz— Muros ala	2	2 80		2.10+0.90	,	8 40	
Idem idem—Dado Idem idem—Idem	2	0 70 0 40		0 90 0 90	>	1 26 0 72	10 38
Total		-	_		m²	_	35 38
V—Maderas y flerros para tramo							
Maderas—Solerasld piezas transversales. ld id longitudinales.	2 2 2	2 70 1 54 3 00	0 30 0 20 0 30		m³	0 194 0 185 0 540	0 919
Total	_	_		_	m³		0 918
Fierros—Tirantes	4 8	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018		40 79 4 03	44 82
ras T	4	0 80 0 06	0 015 0 06			5 59 2 01	7 60
Total	-	_		_	kg.	_	52 42
Alcantarilla de bóveda							
Luz 1,00Hectómetro 313,13							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2	5 75 0 90	0 90 0 40	1 21 1 21	m³	12 524 1 742	
********	4	0 15	$\frac{0.20}{2}$	1 21	•	0 073	14 339

•	ales		DIMENSIONES		RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Muros de ala Refuerzos	4	2 715 2 05	0 78 0 10	1 21 1 21	m³	10 250 0 992	
	4	0 30	$\frac{1\ 165}{2}$	1 21	•	1 572	11 814
Total	_	_	_		m³	-	26 la
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos-Estribos	2	5 75 0 90	0 90 0 40	0 90 0 90	m³	9 315	
	4	0 90	0 20	0 90	>	1 296 0 054	10 665
" Muros de ala	4	2 715	0 78	0 90 •	>	7 624	
	4	2 05	0 10	0 90	>	0 738	
	4	0 30	$\frac{2\ 165}{2}$	0 90	•	1 169	9 531
Estribos-Elevacion	2	4 15	0 70	1 00	•	5 810	5.81
Tímpanos	2	4 15	$\frac{0.82+0.55}{2}$	1 20	•	6 823	
A deducir	1	4 15	$\frac{\pi}{2}$ 0 82	0 82	,	4 383	2 44
Muros cabeza	3	2 20	0 70	2 00	×	6 160	
▲ deducir	2	1 00	1 00	0.70	>	1 400	
	2	0 70	$-\frac{\pi}{2} 0 82$	0 82	>	1 479	3 2
Muros ala (elevacion)	4		$\frac{0.42}{1.97} \times 1.97 + \frac{0.42}{1.97}$	-		6 571	1
Dados	4	$0.51 \frac{1}{2} (0.51)$	502×0.45+0.	42×0.45)	• :	0 423	
Refuerzos	1 1 1 1 1 1	0 32 0 32 0 32 0 32 0 32 0 32 0.32+0.25	0 10 0 10 0 10 0 10 0 10 0 10 0 10	0 75 0 93 1 11 1 29 1 47 1 65) ;;	0 096 0 119 0 142 0 165 0 188 0 211	
Total	_	2	_	~	m³	_	39 851
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4 4		0 36 0 36	0 10 0 10	m³	0 461 0 079	

	ales	DI	MENSION	ES	TRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes ignales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
1]					
Dado	4	0 42	0 40		m³	0 054	
•• ••,•••	4	0 42	0 40	$\frac{0.05}{3}$		0 011	
Frente	2	3 20	0 40		>	0 384	0 989
Capa sobre la bóveda	1	4 15	2 50	0 05	•	0 519	0 519
Total	_	-	_	-	m ⁸	-	1 508
IV—Albañileria de la drillo en mezcla hi- dráulica para bóve- da-			_				
Estribos	1	5 55	$\frac{\pi}{2}$ 0 92	0 82	m³	5 862	
A deducir	1	5 55	$\frac{\pi}{2}$ 0 50	0 50		2 179	3 683
Total	_	<u> </u>	` _	_	ın³	-	3 683
V—Revoque hidráuli- co para la toma de las juntas.				·		•	
Frentes	2	$\frac{\pi}{2} \left(\frac{2}{0.82} \right)$	$-\frac{2}{0.50}$		ın²	1 33	1 33
Total		-	- '	_	m²	-	1 33
VI—Revoque		!					
Estribos	2	5 55		1 00	m²	11 10	11 10
Muros de ala	4	3 02	.,	$\frac{2.05+0.55}{2}$	•	15 70	
Dados	4	0 52	••	6 55	•	0 14	
Lateral	4	0.42 +.0.502		0 51	>	0 94	
	4	0 52		$0_{-\frac{51}{2}}$	•	0 53	18 31
Intrados	1	5 55		π×0 50	•	8 72	8 72
Muros de cabeza	4	$\frac{2.02+1.23}{2}$	••	1 97	•	6 40	
A deducir	2	1 00		1 60	,	2 00	
	2	$\frac{\pi}{2} \times 0$ 82	••	0 82	•	2 11	2 29
Total		· –	_	-	m²	_	40 42
Aleantarilla abierta Luz 2.00 Hectómetro 314,60							
I — Escavacion para cimientos			٠				
San Luis-Estribo	1 2	4 30 0 35	1 10 0 4 0	1 87 1 87	m,	8 845 0 262	9 107
	3	0 33	2	10,	- !	-0 202	0 101

INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	<u> </u>		5	S	
		!	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
	2	1 04	1 10	1 87	m³	2 139	
	2	0 84	0 10	1 87))	0 314	
44 44	2	3.63 + 3.20	0 10	1 47	,	5 221	
	2	1 00	0 16	1 47		0 470	
	2	1 45	0 32	1 47	*	1 364	9 50
La Paz-Estribo	1	4 30	1 10	1 96	>	9 271	
	2	0 35	$\frac{0.40}{2}$	1 96	>	0 274	9 54
Auros ala	2	 1 04,	1 10	1 96	,	0.040	
16 16	2	0 84	$\frac{2}{0 \ 10}$	1 96	,	2 242 0 329	
		3.63 + 3.22	0 52	1 56		5 257	
	2	1 00	0 16			0 499	
	2	1 45	0 32	1 56	>	1 448	9 77
Total	-	-	_	_	m ⁸		37 93
ll—Albañileria de la- ladrillo en mezcla or dinaria.						-	
Cimientos—Estribos	2	4 30	1 10	1 00	m³	9 460	
	4	0 35	$\frac{0}{2}$	1 00	*	0 280	9 74
" Muros de ala			1 10	1 00			
u uosue ala	4	1 04 0 84	0 10	1 00 1 00	*	2 288	
	4	3.63+3. 2 0	0 10	0 60	,	0 336 4 262	
٠	4	1 00	0 16	0 60	,	0 384	
	4	1 45	0 35	0 60	>	1 114	8 38
Elevacion (estribos)	2	4 20	0 65	2 45		13 377	
	2	$\frac{3.65+3.80}{2}$	0 15	2 07	>	3 313	
	2	3.65+3.50	0 10	1 32	,	0 944	
	2	4 20	0 35	0 12		0 353	•
	4	0 75 1 05.	0 30 0 43	0 12 0 15	*	0 108	
	4	0 45	0 43	0 15	,	0 271 0 116	18 48
duros ala	4	2 60	0 42	2.87+1.12	,	8 714	
	4	0 42	0 55	1 12		1 035	
Refuerzos	4	1 00 0 78	$\begin{array}{c} 0 & 16 \\ 0 & 32 \end{array}$	1 26 1 77	> >	0 866 0 998	

	las inles	DI	MENSIONI	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOT ALES
Refuerzos	4	0 77	0 32	2 15	m³	2 119	
	4	$\frac{0.55+0.45}{2}$	0 16	2 57	>	0 822	
**	1	$\frac{0.55+0.45}{2}$	0 16	2 17	•	0 694	
	4	0.55 + 0.42	0 16	2 07	ا د ا	0 643	
••••••••••	4	0 42	0 16	1 32	1 1	0 355	16 186
Total	_	_		_	m ⁸	_	52 792
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica							
Coronamientos Dados	4	3 819	0 35	0 10	m³	0 435	
Dados	4	0 72	0 35 0 50	0 12 0 08		0 121 0 067	
	4	0 42	0 50	$\frac{0.05}{3}$,	0 014	0 631
Estribos	4	0 45	0 45	0 12	•	0 097	
	4	0 35	0 35	ŋ 08		0 039	
	4	0 25	0 35	0 05	•	0 008	0 144
Capa sobre estribos	4	0 60	0 43	0 15	1 1	0 155	0 155
Total	_	_	_	_	m³	-	0 930
IV—Revoques				İ			
Ertribos	2	4 20 0 75	••	2 45 0 12		20 58 0 36	
	4	1 05	••	0 15	•	0 63	
Lateral	4	0 45 0 43	••	0 15 0 15	>	0 27	22 10
Muros de ala	2	3 394		2.00+0.35		7 93	22 10
	2	0 87		1 00		0 87	
Dados	2	0 65	••	0 35		0 46	
Frente Posterior	2 2	0 42 0 65	••	0 35 0 35	i i	0 29	0.00
Muros de ala			••	1.91+0.26		0 23	9 83
muios de ala	2	3 394	••	1 10	>	7 36	
Dados	2 2		••	0 26	1 - 1	0 86	
Frente	2	0 42	•••	0 26	»	0 22	
Posterior	2	0 65	••	$\frac{0\ 26}{2}$	1	0 17	8 95
Total	-	_	_	_	m²	-	40 88

	as les	DI	MENSIONE	ES	RICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
V—Maderas y flerros para tramo							
Maderas—Vigas Travesaños Soleras Total	2 2 -	3 00 1 54 2 70	0 30 0 20 0 30	0 30 0 30 0 12	•	0 540 0 185 0 194	0 919 0 919
Fierro—Tirantes Tucreas Tornillos en los estribos, comprendidas las bar-	4 8	2 10 0 06	0 025	0 025 0 018	kg.	40 79 4 03	44 82
ras T Tuercas Total	4	0 80 0 06	0 015 0 06 -	0 015 0 018 —		5 59 2 01 —	$\frac{7 \cdot 6^0}{52 \cdot 42}$
Alcantarilla abierta	!						
Luz 4.00 Hectometro 318.87	1		1				
I—Escavacion para cimientos			;				
San Luis—Muros ala. $\begin{pmatrix} A \\ B \\ C \end{pmatrix}$	2	$ \begin{array}{r} 4 & 30 \\ 3 & 45 \\ 3.05 + 3.20 \\ 2 \\ 1.30 + 1.45 \\ 2 \\ 0.20 + 0.45 \\ 2 \end{array} $	1 05. 0 68 0 16 0 16 0 16	1 39 1 39 1 39 1 39 1 39	>	6 276 6 522 1 390 0 612 0 145	
Villa de la Paz — Mu- ros ala	2	$ \begin{array}{r} 4 & 30 \\ 3 & 29 \\ 3.05 + 3.20 \\ \hline 2 \\ 1.30 + 1.45 \\ 2 \\ 0.20 + 0.45 \\ \hline 2 \\ - \end{array} $	1 05 0 68 0 16 0 16, 0 16;	1 49 1 49 1 49 1 49 1 49		6 727 6 667 1 490 0 656 0 155	
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria,			:				
Estribo—San Luis $\begin{bmatrix} A \\ B \\ C \end{bmatrix}$	1 2 2 2	4 30 3 45 3.05+3.20 2 1.30+1.45 2 0.20+0.45	1 05 0 68 0 16 0 16	0 90 0 90 0 90 0 90	m ³ > .	4 064 4 223 0 900 0 396 0 094	9 677

	las nes	Di	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de lus partes ignoles	Largo	Espesor	Altura	CNIDAD MET	Parciales	TOTALES
$\left(egin{array}{c} oldsymbol{A} \ oldsymbol{B} \end{array} ight)$	1 2	4 30 3 29	1 05 0 68	0 90 0 90	• » ¦	4 064 4 027	
Estribo—Villa La Paz	2	$\frac{3.20 + 3.05}{2}$ $1.45 + 1.30$	0 16 0 16	0 90 0 90		0 900	
$\binom{\mathcal{B}}{E}$	2	$\frac{0.20 + 0.45}{2}$	0 16	0 90		0 094	9 481
Elevacion—Estribos	1 2	4 20 0 45	.0 35		>	2 940 0 167 3 414	
Refuerzos	1 1 2	4 20 4 20 0.40+0.23	0 32 0 18 0 16	1 74	,	1 315	8 011
Muros ala	2	2 90	0 42	$\frac{2.64+0.98}{2}$	>	4 287	
Dados Refuerzos	2 2 2	0 50 0 80 0 80	0 42 0 16 0 16	1 40	. > .>	0 370 0 256 0 358	
	2	$ \begin{array}{c c} 0.80 \\ 0.80 + 0.55 \\ \hline \end{array} $	0 32 0 32	1 80 2 20	>	0 922 0 950	7 143
Elevacion—Estribos	1 2	4 20 0 45	0 35	2 00 0 53 2 54	>	2 940 0 167 3 414	
Refuerzos.	1 1 2	4 20 4 20 0.40+0.23	0 32 0 18 0 16	1 74	,	1 315	8 011
Muros de ala	2	2 74	0 42	$\frac{2.64+0.88}{2}$	>	4 051	
Dado	2 2 2 2	0 50 0 80 0 80 0 87	0 42 0 16 0 16 0 32	0 88 1 00 1 40 1 80	2	0 370 0 256 0 358 0 922	
	2	$\frac{0.80 + 0.55}{2}$. 0 32	2 20	>	0 950	6 907
Por deducir (capa sobre el estribo)	2	3 20	0 32	0 15	>	0 307	49 230 0 307
Total III—Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica.	-	_	_	_	m ³	_	48 923
Coronamiento — Muros ala	2 2 2	3 99 0 65 0 35		0 10 0 08		0 287 0 047 0 026	
ek	2	0 35	0 42	$\frac{0.04}{3}$	•	0 004	0 364

	de las iguales	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Estribos	2 2	0 45 0 35	0 45 0 35	0 12 0 08	m³	0 049 0 020	
Coronamientos — Muros	2	0 35	0 35	0 04		0 003	0 072
ala	2 2	4 18	0 36	0 10		0 301	
	2	0 65 0 35	0 36 0 42	0 10 0 04	,	0 047	
	2	0 35	0 42	0 08	,	0 004	0 378
Estribo'	2	0 45	0 45	0 12	,	0 049	0 071
	2	0 35	0 35			0 020	
••• ••• ••••	2	0 35	0 35	3	•	0 003	0 072
Capa sobre el estribo	2	3 20	0 32	0 15	•	0 307	<u> </u>
Total		_	· –	_	m ^s	_	1 193
IV—Revoque	$ \cdot $						
Estribos	2 4	4 20 0 45	••	2 00 0 64	m³	16 80 1 15	17 95
Muros de ala	2	3 79	••	2.25+0.36		9 89	
Dados Lateral	2 2	0 65 0 42	••	0 36 0 36	,	0 47 0 302	
Posterior	2	0 65		0 36		0 303	10 91
Muros de ala	2	3 58		2.25 + 0.41		9 52	
Dado	2	0 65	••	0 41	>	0 53	
Lateral	2 2	0 42 0 65	••	0 41 0 41	•	0 34	10.26
Total		0 00	••	2	•	0 27	10 66
			_	_	m²	_	39 52
V—Maderas y flerros para tramo							,
Maderas—Soleras Durmientes	2 6	3 20 2 40		0 12 0 13	m³	0 230 0 449	0 679
Total	-	_	_	·	m³		0 679
Fierros—Tramos — Peso aproximado						1510 00	1510 00
Total		_	_	_	kg.	1010 00	1510 00

	sins inles	DI	MENSION	ES	MICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Alcantarilla abierta							
Luz 2.00 Hectómetro 322.76							
I — Escavacion para cimientos y cauce							
Estribos	2	4 30	0 85	1 00	m²	7 310	7 310
Muros de ala Refuerzos	4 4	2 21 1 45+1.60	0 72 0 16	1 00 1 00		6 365 0 976	7 341
Cauce	i	7 00	2 00	0 25	,	3 500	3 500
Total	_	_	_	_	m³	- 000	18 151
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							10 101
Cimientos—estribos	2	4 30	0 85	0 30	m ⁸	6 579	6 579
Muros de ala	4	2 21	0 72	0 90		5 728	
Refuerzos	4	$\frac{1.55+1.60}{2}$	0 16	0 90	>	0 878	6 6)6
Elevacion—Estribos	2 4 4 4	4 20 4 20 0 75 0 75 1 05 0 45	0 65 0 30 0 35 0 35 0 15 0 50	1 02 0 12 0 12 0 13 0 13 0 15	in ^s	5 569 0 302 0 126 0 137 0 082 0 135	6 351
Muros de ala	4	1 81	0 46	$\frac{1.42+0.25}{2}$,	2 781	
Dado	4	0 35 0 76	0 46 0 16	0 25 0 62	•	0 161 0 302	
	4	0.89 + 0.74	0 16	· 1 02	•	0 532	3 776
Total			_	_	m³	_	23 312
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.							
Coronamientos — Muros de ala	444	2 60 0 52 0 46 0 46	0 38 0 38 0 30	$\begin{array}{c} 0 & 10 \\ 0 & 10 \\ 0 & 08 \\ \underline{0} & 04 \\ \hline 3 \end{array}$	>	0 395 0 041 0 044 0 007	

	las	Γ	IMENSIO	NES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Estribos	4 4	0 45 0 37 0 35	0 45 0 35 0 35	0 12 0 08 0 04	m ⁸	0 097 0 039 0 007	0 630
Capa sobre el estribo	4	0 30 0 60	0 35 0 15	0 15 0 15	• •	0 063 0 054	0 117
Total	-	-	_	_	m³	-	0 747
IV—Revoques							
Estribos	2 4 4 4 4	4 20 0 75 0 45 0 30 0 50		0 25 0 15 0 13 0 13	m²	8 57 0 75 0 27 0 16 0 26	10 01
Muros de ala	4 4	2 363 0 46 0 46	•• ••	$ \begin{array}{r} 1.42 + 0.25 \\ $	>	7 89 0 46 0 46 0 23	9 n4
m-41	4	0 46	••	2	m ²		19 05
Total V—Maderas y flerros para tramo			-	_	ın-		19 00
Maderas— Vigas Travesaños Soleras	2 2 2	3 00 1 54 2 70	0 30 0 20 0 30	0 30 0 30 0 12	m ⁸ >	0 540 0 185 0 194	0 919
Total	-	_	_	-	m³	-	0 919
Fierros—Tirantes Tuercas Tornillos en los estribos. Total	12 4 —	2 10 0 06 0 80	0 025 0 06 0 015	0 025 0 018 0 015		40 79 6 04 5 59	52 42 52 42
Viaducto							
Luz 21.20 Hectómetro/331.94					ĺ		
I—Escavacion para cimientos							
Estribos Muros de vuelta "" Ochavas	1 2 2 2 2	7 00 1 00 4 30 0 90 0 25	1 60 () 21 1 47 0 14 0 25	1 38 1 38 1 38 1 38 1 38	m ⁸	15 456 0 580 17 446 0 348 0 086	33 9 16

	a les	DI	MENSIONE	ES	LINGA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉTRICA	Parciales	TOTALES
Estribos Estribo Vi-) Muros de vuelta lla La Paz. " " Ochavas Pilas Total II—Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria.	1 2 2 2 2 1 2	$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	1 60 0 12 1 30 0 22 0 25 2 1 80 0 90	1 34 1 34 1 34 1 34 1 30 1 30	>	15 008 0 322 11 671 0 531 0 084 12 168 3 308	27 616 15 476 77 008
Estribo San Luis C'tos. Estribos. " " " " " " " " " " " " " " " " " " "	1 2 1 2 2 2 2 2 2 2	7 00 1 60 6 60 0 60 4 30 0 90 4 50 0 70 0 25	$\begin{array}{c} 1 & 60 \\ 0 & 21 \\ 1 & 20 \\ 0 & 21 \\ 1 & 47 \\ 0 & 14 \\ 1 & 07 \\ 0 & 24 \\ 0 & 25 \\ \hline 0 & 32 \\ \hline 2 \\ \end{array}$	0 80 0 80 0 40 0 40 0 80 0 80 0 40 0 40	m ⁸	8 960 0 336 3 168 0 101 10 114 0 202 3 852 0 134 0 050 0 041	26 958
Estribos "" "" Muros de vuelta "" lla La Paz. Ochavas	1 2 2 2 2 2 2 2 2	7 00 1 00 6 60 0 60 3 35 0 90 3 55 0 70 0 25	1 60 0 12 1 20 0 12 1 30 0 22 0 90 0 42 0 25 2 0 32	0 80 0 80 0 40 0 40 0 80 0 80 0 40 0 40	> > > > > > > > > > > > > > > > > > >	8 960 0 192 3 168 0 058 6 968 0 317 2 556 0 235 0 050 0 041	22 545
Pilas	1 1 2 2	$ \begin{array}{cccc} 5 & 20 \\ 5 & 20 \\ \frac{\pi}{2} & 0 & 90 \\ \frac{\pi}{2} & 0 & 70 \end{array} $	1 60 1 40 0 90 0 70	0 80 0 40 0 80 0 40))	7 488 2 912 2 036 0 616	13 052

		e las	I	DIMENSIO	NES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION	DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igunlos	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Estribo San Luis	Elev. Estribos. """" Muros de vuelta """ """ Retángulos Refuerzos Sobre la cornisa Dados Ochavas	1 1 2 2 2 2 2 2 4 4 2 2	$\begin{array}{c} 5 & 40 \\ 5 & 40 \\ 5 & 40 \\ 5 & 60 \\ 5 & 25 \\ 4 & 25 \\ 0 & 64 \\ \hline \frac{\pi}{4} & 0 & 21 \\ 0 & 50 \\ \hline \frac{4.10 + 4.26}{2} \\ 5 & 60 \\ 0 & 50 \\ \hline \end{array}$	1 00 0 65 0 32 0 50 0 15 0 21 0 21 0 50 0 16 0 50 0 50 0 50	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	m ⁸	9 342 0 772 1 011 9 688 0 347 1 544 0 155 0 040 1 260 2 608 4 032 0 220 0 634	31 653
Estribo Villa La Paz.	Estribo	1 1 1 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 4 4	$ \begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	1 00 0 65 0 32 0 50 0 15 0 12 0 12 0 50 0 08 0 50 0 50 0 50	$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$) ; ; ; ;	5 562 0 772 1 011 4 687 0 281 0 426 0 031 0 008 0 910 0 488 3 276 0 220 0 918	18 590
Pilas Circulares		1 1 2 2	$\frac{\pi}{2} = 0.25$ $\frac{\pi}{2} = 0.50$	1 20 0 50 0 60 0 25 0 50	2 16 0 22 2 16 0 22 0 72	> > >	13 478 0 572 2 443 0 042 0 565	
u	Total	2 2	$\frac{\pi}{2}$ 0 50	0 50 —	0 22 —	» m³	0 173	17 273 130 071

		los inles	DI	MENSIONE	ES	RICA	CANT	IDADE
INDICACION	DE LAS OBRAS	NUMERO de los partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
	hileria de la- n mezcla hi- a,							
Estribo	Almohadillas	4	0 60+0 50	0 02	1 73	m³	0 076	•
San Luis	Sobre la cornisa	4	0.60 + 0.50	0 02	0 72	,	0 032	
	Pilares	2 16	0 50 0 50	0 02 0 02	0 72 0 22	•	0 014 0 035	0 15
Estribo	Almohadilias	4	0.60 + 0.50	0 02	1 03	,	0 045	
V. La Paz	Sobre la cornisa	4	$\frac{0.60+0.50}{2}$	0 02	0 72		0 032	
	" "	2 16	0 50 0 50	0 02 0 02	0 72 0 22	>	0 014 n 035	0 12
Almohadil Bobre la c	las Pilas	2 2 2	π× 0 60 π× 0 50 π× 0 50	0 02 0 02 0 02	2 16 0 72 0 23	, ,	0 163 0 045 0 014	0 22
	Coronamientos.		.,,,	0 02	0 20		0 01.	0 22
	Muros de vuelta	2 2	5 65 4 60	0 55 0 50	0 10 0 10	•	0 622 0 460	
Estribo San Luis		2	4 60	0 50	0 05		0 077	
	1 " " ::	4	0 55 0 50	0 55 0 50	0 10 0 08	•	0 121	
		4	0 50	0 50	0 05	,	0 080 0 017	1 37
	Muros de vuelta	2 2	4 60 3 55	0 55	0 10	,	0 506	
Estribo	\\ " \\ \.	2	3 55	0 50 0 50	0 10 0 05	,	0 355	
La Paz.)	4	0 55	0 55	0 10	,	0 121	
		4	0 50 0 50	0 50 0 50	$\frac{0.08}{0.05}$,	0 080	1 13
ilas		2	$\frac{\pi}{2}$ 0 525	0 525	0 10	,	0 087	
	••••••	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 525	0 525	0 10	,	0 087	
	•••••	2		0 50	0 08	,	0 063	
	• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 50	0 50	0 05		0 013	0 25
ornisas.	Estribo S. Luis	1	6 50	0 40	0 22	,	0 572	
istribo (La	os de vuelta a Paz) ros de vuelta.	1 2	4 65	0 40 0 40 0 40	0 22 0 22 0 22	> >	1 003 0 572 0 818	2 96

	de las iguales	DI	MENSIONE	RS	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	Numero de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Pilas		$\begin{array}{c} 5 & 20 \\ \frac{\pi}{2} \left(\begin{array}{c} \frac{2}{0.65} \end{array} \right) \end{array}$		0 22 0 22 —	1 1	0 915 0 249 —	4 129 7 399
IV-Revoques							
Estribo (" San Luis Muros de vuelta Sobre la cornisa Interior	1 1 2 2 2 2	5 30 5 40 4 60 4 50 0 68	 	1 73 0 585 1 73 0 72 0 72		9 17 3 16 15 92 6 48 0 98	35 71
Estribo V. La Paz. Muros de vuelta Sobre la cornisa Interior	1 1 2 2 2	5 30 5 40 3 55 3 45 0 68	 	1 03 0 58 1 03 0 72 0 72		5 46 3 16 7 31 4 97 0 98	21 88
Pila Interior en los pilares Idem idem	2 2 2	5 10 1 00 1 00		2 16 0 72 0 22		22 03 1 44 0 44	23 91
Total	_	-		_	m³		81 50
V—Maderas y flerros para tramos		,	. ,				
Maderas—Durmientes	34	2 80	0 24	0 13	m³	2 97	2 97
Total Fierros—Tramo. — Peso	-		-	_	m.ª		2 97
aproximado (cada uno)	2	••		••		9635 00	19270 00
Total Aleantarilla abierta Luz 1,00Hectómetro 336.00		_	-	-	kg.	-	19270 00
I — Escavacion para cimientos							
Estribos	2	4 30		1 00	m³	7 740	
	4	0 25	$\frac{0 20}{2}$	1 00	•	0 100	7 840
Muros ala	4	2 75 1 32 0.55+0.80	0 68 0 16	ı		7 480 0 845	
***	4	2	0 32	1 00		0 864	9 189
Total		_	_	_	m³	-	17 029

		1			7		WADEG
	elns inles	Di	MENSION	ES	TRIC	_	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	nunkro delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos-Estribos	2	4 30	0 90	0 90	m ^s	6 966	
tt tt	4	0 25	$\frac{0}{2}$	0 90	•	0 090	7 056
Muros ala Refuerzos	4	2 75 1 30	0 68 0 16	0 9 0 0 90	>	6 732 0 760	·
	4	$\frac{0.55+0.80}{2}$	0 32	0 90	•	0 778	8 270
Elevacion-Estribos	2	4 20	0 38	1 38		4 405	
	2	$\frac{4.20+4.15}{2}$	0 16	1 38		1 844	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	2	$\frac{4.15+4.00}{2}$	0 16	1 38		1 800	
	2	4.20+4.15	0 16	0 12	,	0 160	
	2	$\frac{4.15+4.00}{2}$	0 16	0 12	,	0 156	
	4	0 75	0 38	0 12	>	0 137 0 399	
	4	1 05 0 45	0 38 0 38	0 25 0 15	,	0 103	9 004
Muros de ala	4	2 25	0 42	$\frac{1.90+0.34}{2}$		4 234	:
Dados	4	0 45	0 42	0 34	•	0 257	
Refuerzos	4	0 44 0 44	0 16 0 16	0 64 0 88	2	0 180 0 248	
	4	0 44	0 16	1 12 1 36		0 315 0 383	
	4	0.44 + 0.32	0 16 0 16	1 60		0 195	
•••	4	0 76	0 16	1 12	,	0 545	6 357
Total	_		_		m ⁸		30 687
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4	3 326	0 35	0 10		0 466 0 092	
Dados	4	0 46 0 35	0 50 0 42	0 10 0 08	•	0 092	
"	4	0 35	0 42	$\frac{0 \ 05}{3}$	>	0 010	0 615
Estribos	4	0 45	0 45	0 10	•	0 081 0 039	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	4	0 35 0 35	0 35 0 35	0 08 0 05 3		0 008	0 128
Capa sobre estribos	4	0 60	0 38	0 15	,	0 137	0 137
Total	_	-	·	_	m³	_	0 880

	e las	DI	MENSION	ES	METIUCA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
IV—Revoque							
Estribos	2 4 4 4 4	4 20 0 75 1 05 0 45 0 38	 	0 12 0 25 0 15 0 25	> •	11 59 0 36 1 05 0 27 0 38	13 65
Muros de ala Dados Lateral Posterior	4 4 4 4	2 937 0 59 0 42 0 59		1.90+0.34 0 34 0 34 0 34	>	13 16 0 80 0 57 0 40	14 93
Total		_	_	2	m³		28 58
V-Maderas y flerros para tramo							
Maderas—Soleras Vigas Travesaños	2 2 2	2 00	0 30 0 30 0 20	0 12 0 30 0 30	>	0 194 0 360 0 185	0 739
Fierros—Tirantes Tuercas	4 8	2 10 0 80	0 025 0 06			40 79 4 03	0 739 44 82
ras T	4	0 80 0 06	0 015 0 06	0 015 0 018		5 59 2 01	7 60
Total Puentecito	·	_		_	kg.	_	52 42
Luz 5.00-Hectómetro. 346.96	,	İ		•			
I — Escavacion para cimientos	!	1					
Estribos	2	4 30	1 00	1 00	m²	8 600	8 600
Muros de ala	4	$\frac{2.065}{1.20 + 1.05}$	0 68 0 16	1 00 1 00		5 617 0 720	
*	4	0 15	0_20	1 00	•	0 060	6 397
Total	<u> </u>	_	'	_ i	-	_	14 997

	de las iguales	DI	MENSION	ES	TRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de partes igi	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉTRICA	Parciales	TOTALES
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos— Estribos	2	4 30	1 00	0 90	m ⁸	7 740	7 740
Muros de ala	4 4 4	$ \begin{array}{r} 2 065 \\ \underline{1.20 + 1.05} \\ \hline 2 \\ 0 15 \end{array} $	$\begin{array}{c} 0 \ 68 \\ 0 \ 16 \\ 0 \ 20 \\ \hline \end{array}$	0 90 0 90 0 90	,	5 055 0 648 0 054	5 757
Elevacion estribos	2 2 4 4	4 20 4 20 0 75 0 75	0 80 0 32 0 48 0 32	0 665 0 53 0 53 0 17	,	4 469 1 425 0 763 0 163	6 820
Muros de ala	4 4 4	1 705 0 35 0 85 0.25+0.10	0 42 0 42 0 16 0 30 0 08	1.365+0.30 0 30 0 70 1 195	, ,	2 385 0 176 0 381 0 251	
A deducir capa sobre los estribos	4 4 —	0 05 0 30 —	0 32	1 195 0 15 —	m ⁸	0 010 3 203 0 058	3 145 23 458
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos Muros de ala	4 4 4	2 468 0 46 0 33 0 33	0 36 0 36 0 42 0 42	$\begin{array}{c} 0 & 10 \\ 0 & 12 \\ 0 & 08 \\ \underline{0} & 05 \\ \hline 3 \end{array}$	m ⁸	0 355 0 079 0 044 0 009	0 487
Estribos	4 4 4	0 45 0 35 0 35	0 45 0 35 0 35	0 12 0 08 0 05 3	>	0 097 0 039 0 008	0 141
Capa sobre los estribos	4	0 30	0 32	0 15	•	0 058	0 058
Total IV—Revoque		_	_	-	m³	-	0 689
Estribos	2 4 4 2 4	4 20 0 75 0 45 2 70 0 48	 	0 665 0 55 0 15 0 45 0 45	m³	5 59 1 65 0 27 2 43 0 86	10 80

	de las ignoles	I	DIMENSIO	NES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de part a igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Muros de ala	4	2 226	••	1 365+0.30	m²	7 41	10 80
Dados	4	0 46 0 42	••	0 30 0 30	,	0 55 0 50	
	4	0 46	•• .	0 30	,	0 28	8 7
Total V—Maderas y fierros para tramo	-		. –	-	m³	-	19 5
Maderas—Soleras Durmientes	8	2 70 2 40	0 45 0 24	0 12 0 13	m ⁸	0 292 0 599	0 89
Total	-	-	-	_	m³	_	0 89
Fierros — Tramos — Peso aproximado	1		••	••	kl.	2160_00	2160_0
Total	-	-	-	_	kl.	-	2160 0
Puentecito Luz 5 ^m 00 Hectómetro 349,53							
I — Escavacion para cimientos							
Estribos	2 4	4 30 0 15	$\frac{1}{0} \frac{00}{18}$	1 00 1 00	mª >	8 600 0 054	8 65
Muros de ala Refuerzos	4 4	1 15	0 6 8 0 16	1 00	» •	6 528 0 736	
	4	$\frac{1.00 + 0.70}{2}$	0 32	1 00	•	1 088	8 35
Total	-	_	_		mª	_	17 00
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos - Estribos	2 4	4 30 0 15	$\frac{1\ 00}{0\ 18}$	0 90 0 90	m ⁸	7 740 0 049	7 78
Muros de ala	4	1.00 + 0.70	_	0 90 0 90 0 90		5 875 0 662 0 979	7 51
Elevacion—Estribos	2 2	4 20 4 20 0 75	0 80 0 32	0 93 0 58	>	6 250 1 559 0 691	
*****	4	0 75 0 75	0 48 0 40		,	0 144	23 9

	de Ins iguales		DIMENSIO	NES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
Muros de ala	4	1 97	0 42	1.63+0.35	m ⁸	3 277	23 949
Dados	4	0 38	0 42	0 35	>	0 223	
Refuerzos	4	I 15 1.10+0.75	0 16 0 32	0 60 1 05	,	0 432 1 243	5 17ā
A deducir capa sobre el		2	0 02	1 03		1 270	
estribo	4	0 30	0 40	1 15	i I	0 072	29 124 0 072
Total	-	_		'	m³	-	29 052
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos — Muros	١.						
Dados	4	2 873 0 46		0 12	m°	0 402	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	4	0 42	0 33 0 33	0 08 0 04	•	0 044	
Estribos	4	0 42	0 45	3	,	0 007	0 548
	4	0 35	0 35	0 08	I	0 039	
Capa sobre el estribo	4	0 35	0 35	$\frac{0.04}{3}$	>	0 007	0 143
Total	_	0 30	0 40	0 15	m ³	0 072	0 072
IVRevoque			{ 	_	144	_	0 763
Estribos	2	4 20		0 93	m²	7 81	
	4	0 75 0 45		0 55	,	1 65	
	4	0 48	••	0 15 0 55	•	0 27 1 06	10 79
Muros de ala	4	2 572	••	$\frac{1.63+0.35}{2}$	*	5 09	
Dados	4	0 50 0 42	••	0 35 0 35	>	0 70 0 59	
	4	0 50		0 35	>	0 35	6 73
Total	<u> </u>	_	_	·_ *	m³	_	17 52
V — Maderas y fierro para tramo							
Maderas—Soleras Durmientes	2 8	2 70 2 40	0 45 0 24			0 292 0 599	0 891
Total	-	-		_	m³	_	0 891
Fierros — Tramo (Peso aproximado	i i					•	
	'	••	••			2160 00	2160 00
Total	-	_	_	-	kg.	-	216 00

	ines	Di	IMENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Alcantarilla abierta							
Luz 1.50Hectómetro 351.68							
I — Escavacion para cimientos y cauce							
Estribos	2	4 30	0 95	1 33	m³	10 866	10 866
Muros ala	4	$\begin{vmatrix} 2 & 82 \\ 2 & 01 \\ 0.70 + 0.42 \end{vmatrix}$	0 68 0 16	1 33 1 33	>	10 202 1 711	
•••••••	4	2	0 32	1 33	•	0 953	12 866
Total	1	30 00	1 50	0 31		13 950	13 950
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.		_		_	m ⁸		37 682
Cimientos (Estribos)	2 2	4 30 4 30	0 95 0 85	0 90 0 31	m³	7 353 2 266	9 619
" Muros ala " Refuerzos	4 4	2 82 2 82 2 01	0 68 0 55 0 16	0 90 0 31 1 23	•	6 903 1 923	
u	4	0.70 + 0.42	0 32	1 23	>	1 582 0 882	11 29 0
Elevacion estribos	2 2 4 4	4 20 4 20 0 75 1 05	0 59 0 29 0 30 0 40	1 42 0 12 0 12 0 15	> > >	7 038 0 292 0 108 0 252	
Refuerzo	2	0 45 4 20	0 40 0 16	0 15 1 13	>	0 108 1 519	9 317
Muros de ala	4	2 27	0 42	$\frac{1.84+0.30}{2}$	>	4 081	
Dados	4 4	0 50 0 67 0 67	0 42 0 16 0 16	0 30 0 50 0 80	> >	0 252 0 214 0 343	
	4	0 67 0 65+0.45	0 16	1 10 1 42	>	0 472	
Total	4	2	0 32	1 42	» m³	1 000	6 362
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.					ut*		36 588
Coronamientos	4 4	3 339 0 46 0 42	0 35 0 55 0 4 5	0 10 0 12 0 08 0 04	,	0 467 0 121 0 060	
**	4	0 42	0 45	3	•	0 010	0 658

	an e	. DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de lus partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Estribos	4	0 45	0 45	0 12	m³	0 097	
***	4	0 35 0 35	0 35 0 35	0 08 0 04	۳	0 039	0.740
Capa sobre estribos	4	0 60	0 40	3 0 15	. د د	0 007	0 143
Total		—		0 13	m ⁸	0 144	0 144
IV—Revoques				_		_	0 945
Estribos 	2 4 4 4	4 20 0 75 1 05 0 45 0 40		1 73 0 12 0 15 0 15 0 15	m³	14 53 0 36 0 63 0 27 0 24	10 00
Muros de ala	4	2 963		184+0.30		12 68	16 03
Dados	4 4	0 65 0 4 2 0 65	 	0 30 0 30 0 30	>	0 78 0 50	
Total				2	>	0 39	14 35
V-Maderas y flerro para tramo		•	_	_	m³		30 38
Maderas—Soleras Vigas Travesaños	2 2 2	2 70 2 50 1 54	0 30 0 30 0 20	0 12 0 30 0 30		0 194 0 450 0 185	0 829
Total	_	_	_	_	m ⁸		0 829
Fierros—Tirantes Tuercas	4 8	2 10 0 06	0 025 0 06		1 1	40 79 4 03	44 82
ras T Tuercas	4	0 80 0 0 6	0 015 0 06		, ,	5 59 2 01	7 60
Total				_	kg.		52 42
Alcantarilla Abierta							
Luz 3.00-Hectómetro 366.22 I — Escavacion para	1 []	٠					
Cimientos Estribos	2 4	4 30 0 18	1 05 0 15	1 00 1 00	w³	9 030	9 084

	DIMENSIONES		ES	METRICA	CANT	DADES	
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMENO delna partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MILT	Parciales	TOTALES
Muros als	4 4 4	3 25 0 50 0 50	0 42 0 08 0 18	1 00 1 00 1 00	m ⁸	5 460 0 160 0 360	9 081
Total	4	$\frac{1.20+0.90}{2}$	0 34	1 00	m³	1 428	7 408
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.		_	_		tii-		16 492
Cimientos—Estribos	2	4 30	1 05	0 90	m³	8 127	
	4	0 18	$\frac{0.15}{2}$	0 90	•	0 049	8 176
Muros de ala Refuerzos	4 4 4	3 25 0 50 0 50 1.20+0.90	0 42 0 08 0 18	0 90 0 90 0 90	2	4 914 0 144 0 324	
	4	2	0 34	0 90	> !	1 285	6 667
Elevacion (estribos)	2 4 4 2	4 20 4 20 0 90 0 90 4.20+4.05	0 75 0 40 0 35 0 75 0 10	1 53 0 35 0 35 0 25 1 45	2 2 2	9 639 1 176 0 441 0 675 1 196	13 127
Luros ala	4	2 65	0 42	2·12+0· 3 5		5 498	13 12
DadosRefuerzos	4 4 4	0 42 0 50 0 50 0 50	0 55 0 08 0 08 0 10	1 20 0 95		0 323 0 152 0 192 0 190	
**	4	0 50 0.70+0.50	0 14 0 14	1 45 1 70	•	0 408	
**	4	() 66	0 10	1 20		0 317	
	4	$\frac{0.50+0.45}{2}$	0 10	1 45	>	0 276	7 925 35 895
Capa sobre los estribos A deducir	4	0 75 0 30	0 45 0 45	0 15 0 15	•	0 203 0 081	0 28
Total	-	-		_	m³	-	35 611
III—Albañileria de la- ladrillo en mezola hi- dráulica.							
Coronamientos Dados	4 4 4	3 89 0 46 0 42	0 35 0 60 0 55	0 10 0 08	3	0 436 0 110 0 074	
,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	4	0 42	0 55	0 04		0 012	0 633

	las	I	DIME NSIO	NES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
Estribos	4	0 4 5 0 4 2	0 45 0 45	0 10 0 08	m³	0 041 0 056	0 632
••	4	0 42	0 42	0 04	•	0 009	0 106
Capa sobre el estribo	4	0 75 0 30	0 4 5 0 4 5	0 15 0 15	•	0 203 0 081	0 284
Total	-	-			m³	_	1 022
IV—Revoques							
Estribos	2 4 4 2 4	4 20 0 90 0 45 2 40 0 35 0 75	 	0 45 0 15 0 35 0 35 0 10	m ⁸	12 85 1 62 0 13 1 68 0 49 0 30	17 07
Muros de ala	4 4 4	3 46 0 72 0 42 0 72	 	2.12+0.35 2 0 35 0 35 0 35	, , ,	17 04 1 01 0 59 0 51	19 15
Total		_	_	2	m*		36 24
V-Maderas y flerros para tramo							
Maderas—Soleras Durmientes	2 5	2 40 2 40	0 30 0 24	0 12 0 13	•	0 173 0 374	0 547
Total		_		_	m³	-	0 547
Fierros — Tramo— peso aproximado		••		• ••	kg.	1170 00	1170 00
Total	-	-		_	kg.	-	1170 00
Alcantarilla abierta							
Luz 2moo Hectómetro 372,52							
I—Escavacion para cimientos				- 00	m-2	7 000	7 000
Estribos	• 2	4 40	0 90	1 00		7 920	7 920
Muros de vuelta	4	1 76	0 70 0 10	1 00		4 928	4 0.40
Ochavas	4	0 10	2	1 00	1	0 020	4 948
Total		-	_	-	m³	-	12 868

	2 c	r	IMENSION	ES .	METRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2	4 40	0 90	0 90	m ⁸	7 128	7 128
" Muros de vuelta Ochavas	4	1 76	0.10	0 90 0 90	,	4 435 0 018	4 453
Elevacion—Estribos	2 2 4	4 20 4 20 0 73	0 70	0 93 0 12 0 12		5 468 0 353 0 126	
	4	1 08 0 3			,	0 336 0 065	6 34 8
" muros de vuelta.	4	1 70 2 1	0 32	0 40		3 696 1 096	
Ochava	4	0 1	$\frac{0}{2}$	1 05	>	0 047	4 839
Total	-	_	_	-	m³	-	22 768
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4	2 5	0 36			0 360	
	4	2 1	4 0 36	0 05	>	0 077	
	4	0 3	6 0 36	$\frac{0.05}{3}$		0 009	0 446
Capa sobre estribos	4	0 7	0 32	1	, , »	0 136	0 136
Tota	_	_	_	_	m³	_	0 582
IV-Revoque				İ			
Estribos	4	4 2 0 7	5	0 93	3	0 36	
Lateral	4	0 3		0 13		0 20	
Muros de vuelta	4	ll .		1 4	5	14 27	
Total	. _	_	_	_	m		24 01
V—Maderas y flerros para tramo	3			•			
Muderas—Soleras Vigns Travesaños Total		3 (0 30	0 30		0 540	1

	de las igunles	DI	MENSIONE	čs	THICA	CANT	IDADE
INDICACION DS LAS OBRAS	NUMERO de partes ign	Largo	Espesor	Altura	UNIBAB MÉTRICA	Parciales	TOTALES
Fierros—Tirantes Tuercas Tornillos en los estribos,	4 8	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018	•	40 79 4 03	44 8
comprend. las barras T Tuercas	4	0 80 0 06	0 015 0 06 —	0 015 0 018 —		5 59 2 01 —	7 6 52 4
Puentecito Luz 5.00 Hectómetro 376,70				·			
l — Escavacion para cimientos			. 20		8	10.40.	10 49
Estribos	2 4 4	4 535 1 50 1 50	1 22 0 68 0 25 0 41	1 00		10 492 12 335 1 500 2 460	10.40
Total	4	$\frac{1.35+1.40}{2}$	0 48 —	1 00	1	3 120	19 41 29 90
II – Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos — Estribos	2	4 30	1 22	Q 90	m³	9 443	9 4
Idem Muros de ala Refuerzos	4 4 4 4	4 535 1 50 1 50 1.85+1.40	0 68 0 25 0 41 0 48	0 90 0 90 0 90		11 102 1 350 2 214 2 808	
Elevacion—Estribos	2 2 4 4	4 20 4 20 0 75 0 75 4.20+3,60	0 82 0 32 0 50 0 40	2 29 0 58 0 58 0 12	•	15 774 1 559 0 870 0 144	
Refuerzos	2 4	2	0 20	1 826 2.99+0.35		2 849	1
Dudos Refuerzos	4 4 4 4 4 4 4 4	0 42 0 75 0 75 0 75 0 75 0 75 0 75	0 525 0 25 0 25 0 25 0 25 0 25 0 25 0 25	2 0 35 0 50 0 88 1 26 1 64 2 02 2 40 0 88	> .	0 309 0 375 0 660 0 945 1 230 1 515 1 800 0 845	

	ines	J	DIMENSIO	NES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO de las	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALKS
Refuerzos	4	1.50+1.70	0 16	1 64	m³	1 679	
	4	$\frac{1.70 + 1.80}{2}$	0 07	0 88	,	0 431	
	4	$\frac{0.35+0.15}{2}$	0 25	2 826		0 707	
	·_	0 08	$\frac{0 \ 10}{2}$	2 826 —	m ^s	0 045	21 651 69 764
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.							
Coronamientos — Muros de ala Dados	4 4	5 805 0 45 0 42	0 35 0 575 0 475	0 10 0 12 0 08	m³	0 813 0 124 0 064	
	4	0 42	0 475	$\frac{0.05}{3}$	•	0 013	1 014
Estribos	4	0 45 0 35	0 45 0 35	0 12 0 08 0 05		0 097 0 039	0.14
	4	0 35	0 35	3	,	0 008	0 144
Capa sobre estribo Total	4	0 35	0 40	0 15	m ³	0 084	0 084
IV—Revoques					***	_	
Estribos	2 4 4 2 4	0 75 0 45		2 29 0 55 0 15 0 58 0 55	>	19 24 1 65 0 27 3 13 1 10	25 39
Muros de ala	4	5 17	••.	$\frac{2.99+0.35}{2}$	•	34 54	
Dados	4	0 75 0 42	••	0 35 0 35		1 05 0 59	
Posterior	4	0 75		$\frac{0.35}{2}$,	0 53	36 71
Total	-	. –	_	_	m²	_	62 10
V—Maderas y flerros para tramo							
Maderas – Soleras Durmientes	8	2 70 2 40	0 4 5 0 2 4	0 12 0 13	,	0 292 0 599	0 891
Total Fierros — Tramo — Peso aproximado	-				- 1	 2160 00	
Total	-	_	_		kg.	-	2160 00

	las	of landing DIMENSIONES				CANTIDADES		
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	Espesor	Alt ura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES	
Puentecíto							:	
Luz 5.00 Hectómetro 385.97								
I—Escavacion para cimientos								
Estribos	2	4 40	1 00	1 00	m 8	8 800	8 800	
Muros de vuclta	4	1 495	0 68	1 00		4 066		
Ochavas	4	0 10	0 10	1 00	•	0 020	4 086	
Total	-	-	-		m³	-	12 886	
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.								
Cimientos—Estribos	2	4 40	1 00	0 90	m³	7 920	7 920	
Muros de vuelta	4	1 495	0 68	0 90	,	3 660		
Ochavas	4	0 10	$\frac{0}{2}$	0 90	>	0.018	3 678	
Elevacion—Estribos	2 2	4 20 4 20	0 g0 0 40	0 50 0 60	•	3 360 2 016		
	4	0 70	0 40	0 83		0 930	6 306	
Muros de vuelta	4	1 495	0 48	1 10	,	3 157		
Ochavas	4	1 895 0 15	$\begin{array}{c c} 0 & 32 \\ 0 & 15 \\ \hline 2 & \end{array}$	0 23 1 10	,	0 558		
A deducir—Capa sobre			2			3 765		
estribo	4	0 36	0 40	0 15	•	0 086	3 679	
Total	-	-			mª	_	21 583	
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.								
Coronamientos	4	2 335	0 36		m³	0 336	•	
	4	1 975	0 36	$\frac{0 \ 05}{2}$	•	0 071		
.**	4	0 36	0 36	$\frac{0.05}{3}$	>	0 009	0 416	
Capa sobre estribos	4	0 36	0 40	0 15		0 086	0 086	
Total	_	_	_	·	m³		0 502	

	de las iguales	DI	MENSION	ß.	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	Partes ign	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
IV—Revoques							
Estribos	2 4 4 2 4	4 20 0 70 0 34 2 80 0 40	 	0 50 0 68 0 15 0 60 0 68	m³	4 20 0 95 0 20 3 36 1 09	9 80
Muros de vuelta	4	2 295	••	1 33	•	12 21	12 21
Total	-		_	_	m²	_	22 01
V—Maderas y flerros para tramo							
Maderas—Soleras Durmientes	2 8	2 80 2 40	0 30 0 24	0 12 0 13	m³ ➤	0 202 0 599	0 801
Total	-	_		_	m³	_	0 801
Fierros— Tramo — Peso aproximado			••		kg	2160 00	2160 00
Total		-		_	kg.	_	2160 00
Alcantarilla abierta							
Luz 1.00 Hectómetro 392.00	1 1						
I — Escavacion para cimientos							
Estribos	2	4 30 0 20	$\frac{0}{0} \frac{90}{17}$	1 00 1 00	m ⁸	7 740 0 068	8 808
Muros de ala Refuerzos	4	2 525 1 00	0 68 0 16	1 00 1 00	•	6 868 0 64 0	
	4	0.65+0.50 2	0 38	1 00	•	0 874	8 382
Total			_	_	m³	·-	19 190
II—Albañileria de la- drillo en mezola or dinaria.			·				
Cimientos—estribos	2	4 30	0 90	0 90	mª	6 966	
Muna da ala	4	0 20	$\frac{0 \ 17}{2}$	0 90	•	0 061	7 027
Muros de ala	4 4	2 525 1 00 0.65+0.50	0 68 0 16 0 38	0 90 0 90	>	6 181 0 576 0 787	7 511
**	4	2	0 38	0 90	•	0 787	7 544

	de las ixuales	Г	IMENSIO	NES	TRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de	Largo	• Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Elevacion—Estribos Muros de ala Dados Refuerzos Total	2 2 4 4 4 4 4 4 4 4	4 20 4 20 0 75 1 05 0 45 0 15 3 10 0 42 1 00 0.70+0.48 2	0 70 0 38 0 32 0 32 0 10 2 0 42 0 375 0 16 0 38	1 23 0 12 0 12 0 15 0 15 1 35 1 65 +0 25 2 0 25 0 73 1 23	m ⁸	7 232 0 383 0 115 0 202 0 086 0 041 4 948 0 158 0 467 1 103	8 059 6 676 29 306
III—Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica. Coronamientos. Dados	44 44 44 44 44 44	3 079 0 55 0 42 0 42 0 45 0 35 0 35 0 60 —	0 35 0 35 0 35 0 35 0 35 0 35 0 32	0 10 0 12 0 08 0 05 3 0 12 0 08 0 05 3 0 15	m ^s	0 431 0 092 0 047 0 010 0 097 0 039 0 008 0 115	5 580 0 144 0 115 0 839
IV—Revoque Estribos Lateral Muros de ala Dados Total	2 4 4 4 4 4 4	4 20 0 75 1 05 0 45 0 32 2 42 0 49 0 42 0 49		1 23 0 12 0 15 0 16 0 16 1.65+0.25 2 0 25 0 25 0 25 	m ² > > > > > > > > > > > > > > > > > > >	10 332 0 360 0 630 0 270 0 .192 9 20 0 49 0 42 0 25	11 784 10 36 22 14

	las ales	I	DIMENSION	IES	HETRUCA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes ignales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
V—Maderas y flerros para tramo							
Maderus—Solerus Vigus l'ruvesufios	2 2 2	2 70 2 00 1 54	0 30 0 30 0 20	0 12 0 30 0 90	mª	0 194 0 360 0 185	0 739
Total	_	_	-	-	m³		0 739
Fierro—Tirantes Tuercas Tornillos en los estribos, comprendidus las bur-	4 8	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018	kg.	40 79 4 03	44 82
ras T	4 4	0 80 0 06	0 015 0 06	0 015 0 018		5 59 2 01	7 60
Total	-		-	_	kg.	_	52 42
Alcantarilla abierta							
Luz 1.00 Hectómetro 415.44				:			
I—Escavacion para cimientos				:			_
Estribos	2	4 30	0 90	1 10	m³	7 740	7 740
Muros de ala Refuerzos	4	2 675 0 50 1.15+0.98	0 68 0 12	1 00 1 00	,	7 276 0 240	
•••••••	4	2 2	0 24	1 00	li	1 022	8 538
Total		_	-	_	m³	-	16 278
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2	4 30	0 90	0 90	m³	6 966	6 966
Muros de ala	4	2 675 0 50 1.15+0.98	0 68 0 12	0 90 0 90	>	6 548 0 216	
	4	2	0 24	0 90	>	0 920	7 684
Glevacion—Estribos	2 3 4 4	4 20 4 20 9 70 0 70	0 70 0 35 0 70 0 70	1 33 0 12 0 12 0 15	> > >	7 820 0 353 0 235 0 294	
	4	0 30 0 4 5	0 35 0 45	0 15 0 15	,	0 063 1 122	9 88°

	las	Di	MENSION	ES	NC.	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altur a	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Elevacion—Muros de ala Refuerzos	4 4	2 125 0 50 0 50	0 42 0 12 0 12	0 85 1 15	m*	3 749 0 204 0 276	
	4	$0.50 \\ 0.63 + 0.56 \\ \hline 2$	0 12 0 12	0 85 1 45	•	0 204	
· Dados · · ·	4	0.56 + 0.48 0.50	0 12 0 42	1 15 0 35	,	0 287 0 294	5 428
Total	_	· _	_		m³	_	29 965
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.			•				
CoronamientosEstribos	4	0 45 0 42 0 42	0 45 0 42 0 42	0 10 0 08 0 04	m³	0 081 0 056 0 009	
Capa sobre el estribo	4 4 4	0 25 0 45 0 30	0 70 0 28 0 35	3 0 15 0 15 0 15	> >	0 105 0 076 0 063	0 390
Muros de ala	444	3 11 0 72 0 50	$\begin{array}{c} 0 & 35 \\ 0 & 35 \\ 0 & 42 \end{array}$	0 08 0 10 0 08 0 04	> >	0 348 0 101 0 067	0 000
Total	4	0 50	0 42 —	3 -	m ⁸	0 011	0 527
IV—Revoques							
Estribos	2 4 4 4 4	4 20 0 70 0 30 0 70 0 42	••	0 27 0 27 0 27 0 27 0 15	m ⁹ > >	11 17 0 76 0 32 0 76 0 25	13 26
Muros de ala Dados	4	2 774 0 65	•••	$\begin{array}{ c c c c c c c c c c c c c c c c c c c$	>	11 65 0 91	
Total	4	0 42 0 65 —	••	0 35 0 35 2	m²	0 59 0 46	13 61 26 87
V—Maderas y fierros para tramo		·					
Maderas—Soleras Vigas Travesaños Total	2 2 2	2 70 2 00 1 54 —	0 30 0 30 0 20	0 30 0 185	m ^a	0 194 0 360 0 185	0 739 0 739

	de las iguales	DI	MENSIONE	ES	RICA	.CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	RUMERO de Partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Fierros—Tirantes Tuercas Tornillos en los estribos.	. 4 8	2 10 0 06	0 02 5 0 06	0 025 0 018		40 79 4 03	44 82
comprend. las barras T Tuercas	4	· 0 80 0 06	0 015 0 06	0 015 0 018 —		5 50 2 01	$\frac{7 60}{52 42}$
Alcantarilla abierta							
Luz 1.00 Hectómetro 459.58 I-Escavacion para							
cimientos Estribos	2	4 40 1 30	0 9 0 0 70	1 00 1 00		7 920 3 640	7 920
Ochavas Total	4	0 15	0 15 2	1 00		0 045	3 685 11 605
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2	4 40	0 90	0 90	m ⁸	7 128	7 123
Muros de vuelta Ochavas	4	1 30 0 15	0 70 0 15	0 90 0 90	l i	3 276 0 041	3 317
Elevacion — Estribos	2 2 4 4 4	4 20 4 20 0 75 1 05 0 34	0 70 0 35 0 35 0 32 0 32	0 58 0 12 0 12 0 25 0 15	, ,	3 410 0 353 0 126 0 336 0 065	4 290
Id muros de vuelta Ochavas Total	4 4 4	1 30 1 68 0 20	$\begin{array}{c} 0 & 50 \\ 0 & 32 \\ 0 & 20 \\ \hline 2 \end{array}$	0 70 0 40 0 70	>	1 820 0 860 0 056	2 736
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica			_		in"		17 471
Coronamientos	4	2 04 1 68	0 36 0 36	$\begin{array}{c} 0 & 10 \\ 0 & 05 \\ \hline 2 \end{array}$	>	0 294 0 060	
Capa sobre el estribo	4	0 36	0 36	0 05		0 009	0 363
Total		0 71 —	0 32 -	0 15	m³	0 136	0 136 0 499

	de las igunles	DI	MENSIONE	ES	MÉTRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉT	Parciales	TOTALES
IV—Revoques				1			
Estribos	2 4 4 4 4	4 40 0 75 1 05 0 34 0 32	 	0 58 0 12 0 25 0 15 0 25		4 87 0 36 1 05 0 20 0 32	6 80
Muros, de vuelta Total	4	2 00		1 10	•	8 80	8 80
V—Maderas y flerros para tramo				. —	m³	_	15 60
Maderas—Soleras Vigas Travesaños Total	2 2 2	2 70 2 00 1 54	0 30 0 30 0 20	0 12 0 30 0 30	m³	0 194 0 360 0 185	0 739
Fierros—Tirantes Tuercas Tornillos en los estribos	4 8	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018		40 79 4 03	44 82
comprendidas las barras T	4 4 —	0 80 0 06 —	0 015 0 06	0 015 0 018 —	kg.	5 59 2 01 —	$\frac{7 60}{52 42}$
Viaducto de los Pocitos Luz 100 Hectómetro 473-87-(0							
I—Escavacion para		·					
Estribo San Luis	1	7 07	2 16	1 60	m ⁸	24 434	
	2	0 26	$\frac{0}{2}$	1 60	•	0 092	
Muros de ala	2 2	$ \begin{array}{c c} 1 & 57 \\ 1.30 + 1.14 \\ \underline{} \end{array} $	$\frac{1}{2}$ $\frac{30}{5}$	1 35 1 35	•	2 7b5 18 282	
b. b.	2 2	$\frac{1.14 + 1.05}{2}$ 0 35	4 15 1 05	1 10 1 10	•	9 997 0 404	
Muros de vuelta	2	$\frac{2.85+2.27}{2}$	0 95	1 10	•	5 350	
Refuerzos	2 2 2 2 2 2	2 74 0 62 1 55 1 50 3.50+3.45 2 0 46	0 16 0 16 0 32 0 48 0 64 0 48	1 10 1 35 1 35 1 35 1 35	> ; >	0 964 0 268 1 339 1 944 6 005 0 298	
	2	0 15	0 15	1 35	>	0 030	72 162

*	las nles	Di	MENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Estribo V. de la Paz Idem idem Muros de ala """ Muro de vuelta. Refuerzos """ Total II—Albañileria de ladrillo en mezola ordinaria.	2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	7 07 0 10 1 28 1.28+1.10 2 1.10+0.98 2 0 98 2.85+2.27 2 13 0 40 3 05 2.65+3.45 2 0 50 0 20	2 00 0 08 2 1 53 8 5 55 3 43 0 32 2 0 89 0 16 0 16 0 32 0 48 0 18 2 0 20 2	1 62 1 64 1 39 1 41 1 20 1 22 1 23 1 21 1 43 1 40 1 40 1 38 1 38	ms	22 907 0 013 2 722 18 625 8 561 0 383 5 605 0 183 2 733 4 771 0 124 0 055	67 507 139 669
Cimientos (1 de zona)—Estribos San Luis	1 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	7 07 0 26 1 57 1.30+1.14 2 1.14+1.05 2 0 35 2 85+2.27 2 74 0 62 1 55 1 50 3.50+3.45 2 0 46 0 15	2 16 0 22 2 1 30 5 55 4 15 1 05 2 0 95 0 16 0 16 0 32 0 48 0 64 0 48 2 0 15 2	1 00 1 00 0 75 0 75 0 50 0 50 0 50 0 75 0 75 0	m8	15 271 0 057 1 531 10 157 4 544 0 184 2 432 0 438 0 149 1 080 3 336 0 166 0 017	40 106 40 106

	ales	DI	MENSIONI	ES	METRICA	CANT	DADE
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Estribos V. de la Paz	1	7 07	2 00	1 00	ma	14 140	
Idem idem	2	0 10	$\frac{0.08}{2}$	1 00		0 008	
Muros de ala	2	1 28	1 53	0 75	,	1 469	
	2	$\frac{1.28+1.10}{2}$	2 5 55	0 75	,	9 907	
u a	2	1.10+0.98	3 43	0 50	,	3 567	
h. h.	2	0 98	0 32	0 50		0 157	
Muros de vuelta	2	2.85 + 2.27	0 89	0 50	3	2 278	
Refuerzos	2	2 13	0 16	0.50		0 341	
66	2 2 2	0 40 3 05	0 16 0 32	0 75 0 75	,	0 096 1 464	
	2	$\frac{3.65+3.45}{2}$	0 48	0 75		2 556	
	2	0 50	$\frac{0 \ 18}{2}$	0 75		0 068	
	2	0 20	0 20	0 75	,	0 030	36 08
Cimientos (2ª zona). Es- tribos San Luis	1	6 75	2 00	0 50	,	6 750	00 00
Idem idem	2	0 20	0 22	0 50	,	0 022	
Muros de ala	2	1 14	1 40	0 50	,	0 798	
	2	1.14+0.98	5 72	0 50	2	6 063	
	2	0.98+0.89					
<i></i>	2	0 27	4 15 0 89	0 50 0 50	2	3 880 0 120	
Muro vuelta	2	2.75 + 2.27	0 79	0 50	20	1 983	
Refuerzos	2	2 74	0 16	0 50	>	0 438	
**	2 2	0 62 1 55	0 16 0 32	0 50 0 50	,	0 099 0 496	
	2	1 50	0 48	0 50	5	0 720	
	2	$\frac{3.45+3.50}{2}$	0 64	0 50	>	2 224	
	2	0 48	$\frac{0.46}{2}$	0 50	>	0 110	
	2	0 15	$\frac{0 \ 15}{2}$	0 50	3	0 011	23 71
Estribo V. de la Paz	1	6 75	1 84	0 50	,	6 210	
Muro deala,	2	1 36	1 12	0 50	3	0 762	
	2	$\frac{1.12+0.94}{2}$	5 72	0 50	,	5 892	
66 66	2	0.94 + 0.82	3 43	0 50		3 018	
	2	0 25	0 82	0 50	>	0 103	
(t tt	2	2.80 +2.27	. 0 73	0 50	2	1 851	• •
	i	2		- 50		11 - 554	

	la las	D	IMENSIONES		METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes ignales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Refuerzos	2 2	2 13 0 40 3 05	0 16 0 16 0 32	0 50 0 50 0 50	m³	0 341 0 064 0 976	
	2 2	$\begin{array}{c c} 3.65 + 3.45 \\ \hline 0 50 \end{array}$	0 48 0 18	0 50 0 50	» >:	1 704 0 04 5	
TIL. T. 11 0 7 1	2	0 50	$\frac{0.50}{2}$	0 50	>	0 125	21 091
Elevac. Estribo S. Luis.	1 2 2	6 35 0 48 0,48+0.80 2	1 22 0 60 0 64	5 57 5 57 5 57	•	43 151 3 208 4 563	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	2	0 60 5 35	$\frac{0.60}{2}$	5 57	•	2 005	
	2 2	0.60 $0.48 + 0.80$	0 72 0 10 0 64	0 28 0 28 0 28	>	1 079 0 034 0 229	
	2	0 60	0 60	0 28		0 101	
16 46	1 2	1 70 5 15 0.95+0.80	0 60 0 32 0 32	0 70 0 55 0 55		1 428 0 906	
Refuerzos	2 1 1 1 2	1 70 2 67 2 67 2 67 2 67 0.90+0.68	0 60 0 16 0 16 0 16	0 30 4 50 3 00 1 50	,	0 308 0 612 1 922 1 282 0 641 0 782	
	2	0.68 + 0.45	0 11	3 00	,	0 373	
	2	0.45 + 0.22	0 11	1 50		0 111	
	2	$\frac{0.16+0.24}{2}$	0 16	4 50	>	0 288	
	2	$\begin{array}{c c} 0.24 + 0.30 \\ \hline 0.30 + 0.38 \end{array}$	0 16	3 00	•	0 259	
Muros de ala	2 2	0 40	0 16 0 40	1 50 6 40	>	0 163 1 024	
	2	6.40+6.65	0 50	$\frac{0\ 46}{8}$,	0 993	
	2	0.50+0.65	0 32		•	2 383	ļ
		$\frac{1}{2}(\frac{0.78+0.32}{2}\times$	$(6.40 + \frac{0.32 + 0.2}{2})$.41×1.20)10.10	•		
	2 2	1	$\frac{1.20}{2} + 0.08 \times \frac{1.20}{2}$	$\frac{1.15}{2}$) 0.15	•	0 015	
16 66	2 2		$\begin{array}{c} \frac{3}{2} \\ 0 \\ 15 \end{array}$	$\frac{1}{3}$ 1 17	•	0 004	
*********		0 32	2	1 17	,	0 056	

	de las	D	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	Espesor ·	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTABLES
Muros de vuelta	. 2	0 18	$\frac{1}{2}$	2 58	tn ^s	0 534	
	2	$\frac{258+2.45}{2}$	0 32	1 15	•	1 851	
Refuerzos	. 2	1.12+1.25 2	0 32	5 85	*	4 437	
	. 2	$\frac{125+1.32}{2}$	0 16	4 50	•	1 850	
	. 2	1 86	0 32	4 90	•	5 833	
	. 2	1 86 3.18+3.28	0 16 0 16	3 95 3 00	,	2 351	
		2 3.28+3.38				3 101	
b.	. 2	2	0.16	1 50	•	1 598	
**************************************	$\begin{vmatrix} 2\\2 \end{vmatrix}$	1 95 3 03	0 32 0 16	3 95 2 60	»	4 930 2 521	·
	$\begin{vmatrix} 2\\2 \end{vmatrix}$	1 50	0 16	1 40	>	0 672	
•••••••••	. 2	2 18	0 16	3 17	>	2 211	
•••	. 2	2 1× 2 27	0 16 0 16	2 88 2 40	>	2 009	
	. 2	2 27	0 16	1 40	5	1 017	
	. 2	1.45 + 1.57	0 16	1 40			145 230
Estribos V, de la Paz.	. 1	2 6 35	1 22	4 80		37 186	
City V. GC 14 1 42.	. 2	0 48	0 60	4 80		2 765	1
	. 2	0.48+0.80	0 64	4 80		3 932	
	. 2	0 60	$\frac{0.60}{2}$	4 80	,	1 728	
- 66 · 66 · 66	. 1	5 35	0 72	0 28		1 079	
·· ·· ·· ·· ·· ·· ·· ·· ·· ·· ·· ·· ··	$egin{array}{c c} 2 \\ 2 \end{array}$	0 60 0.48+0.80	0 10	0 28		0 034	
	-	2	0 64 0 60	0 28	. >.	0 229	
• • •	. 2	0 60	2	0 28	•	0 101	
	. 2	1 70	0 60	0 70	>	1 428	
te tt	.]	5 15 0.95+0.80	0 32	0 55	•	0 906	
	. 2	2	0 32	0 55	,	0 308	
	. 2	1 70	0 60	0 30	•	0 612	
Befuerzos	$\begin{vmatrix} 1 \\ 1 \end{vmatrix}$	2 67 2 67	0 16	3 73	>	1 593	· ·
••••••••••••••••••••••••••••••••••••••	2	0.90+0.68	0 16	2 23	>	0.953	
••••	_	0.68 1.0.45	0 11	3 73		0 648	
	. 2	0.68 + 0.45	0 11	2 23	,	0 277	
***********	. 2	0.16 + 0.24	0 16	3 73	•	0 239	
	. 2	0.24-10.30	0 16	2 23		0 193	
Muros de ala	. 2	0 40	0 40	5 63		0 901	
	. 2	5.78 + 5.63	0 50	$\frac{0.40}{3}$	ا ۽ ا	0 761	

,		DI	3	TRICA	S CANTIDAL		
INDICACION DE LAS OBRAS	Markes ignales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Muros de ala	2	0.50+0.65	0 32	5.78+5.63	m³	11	j
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	2		-	0.32×0.90 9.15	>	29 711	1
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	2	1 '	$\frac{0.90}{2} + 0.06 \times $		•	0 009	
	2	0 15	$\begin{array}{c c} 0 & 12 \\ \hline 0 & 32 \end{array}$	0 85	•	0 005	1
	2	0 15	0 32	0 87	•	0 042	1
Muro de vuelta	2 2	0 15 2.60+2.45	$\frac{0.85}{2}$	2 60	>	0 332	1
	2	1.32+1.45	0 32	0 85	,	1 374	1
Refuerzos	1 11	1 08	0 16 0 16	0 85 1 40	,	0 377 0 484	1
	222222	1 40	0 16	1 90		0 851	. I
**	2	2 48 1 08	0 16 0 32	0 85	,	0 675	
**	2	1 08	0 32 0 32	4 70 3 20	1.	3 249 4 035	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	2	3 05	0 32	1 90		1 854	
	1 11	1 08	0 32	4 20	.>	2 903	
	2	$\frac{1.38+2.04}{2}$	0 32	5 08	>	5 560	ľ
	2	3.12+3.20	ი 16	3 73		3 772	
7	2	3.20+3.30	0 16	2 23	>	z 319	1
Zòcalo de los estribos Idem idem	2 4	6 43 1 78	1 70 1 70	0 04 0 04	>	0 874 0 484	
Total		-		–	m³		383 104
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.							
Estribos	8	0 65 0 60	0 65 0 60	0 08 0 05	m ⁸		
"	8	0 60	0 60	0 05	*	0 144	
Cornizas	1	i i	0 58	0 28		2 114	1
	2 4 4	1 28	0 58	0 28		0 831	
ii			ი 65	0 10	>	0 455	
Capa	2	100.1190	0 32	0 15)	0 494	H
66	4	$\frac{1.00+1.30}{2}$	0 32	0 15	>	0 221	
Almohadillas	2	6 45	0 02	1 32	,	0 340	1
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	4	1 78	0 02	1 32		0 188	
	12	0 53	0 02	3 90	•	0 496	
10	18	0 53	0 02 .	0 70	•	0 059) .
	24	0 60 0 60	0 02 0 02	0 70 0 25	3	0 034	
••••	7 24	1 000	0 02	0 25	•	0 072	.l 9 (6

	lns ales	D	IMENSION	ES	HETRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS.	numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD KE	Parciales	TOTALES
San Luis—Muros de ala Muros vuelta Villa de La Paz—Muros	2 2	12 03 2 55	0 40 0 40		m³	1 444 0 306	
de ala	2 2	10 98 2 55	0 40 0 40		,	1 318 0 306	3 374
- Total	$\mid - \mid$	_	_	-	m ^s	_	9 140
IV—Revoques							
Ertribos	2 4 4 8 2 4	5 30 0 65 0 65 0 50 5 15 0 58	••	3 87 3 87 0 70 0 25 0 70 0 70	m³	41 02 10 06 1 82 1 00 7 21 1 62	62 73
San Luis-Muros de ala	2	6.75 + 1.15		10 80		85 32	
Muros vuelta Villa de La Paz—Muros	2 2	2 55 6.00+0.95	••	1 15 9 80	3	5 87 68 11	
ala	2	2 55		0 95		2 42	161 72
Total		_	_	_	m²		224 45
V-Maderas y flerros para tramo		•					
Maderas Durmientes	153	2 80	0 24	0 13	m ⁸	13 37	13 37
Total		_		_	m ^s	_	13 37
Fierros. Tramos peso c/u Columnas	9	••	••	96 35 ··	kg.	86715 00 77477 00	164192 00
Total	_		_	_	kg.		164192 00
Alcantarilla abierta Luz 1,50Hectómetro 483,50							
I—Bscavacion para cimientos							
Estribos	2	4 30	0 85	1 00	m ⁸	7 310	7 310
Muros de ala Refuerzos	4	2 405 0 75 1.00+0.85	0 68 0 16 0 28	1 00	•	6 542 0 480 1 036	8 058
	4	- 2	U 28	1 00		1 030	
Total		_	_	-	m ⁸	_	15 358

	las nes	DI	MENSION	ES	MÉTRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes igunles	Largo	Espesor ·	Altura	UNIDAD MÉT	Parciales	TOTALES
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.						,	
Cimientos—Estribos	. 2	4 30	0 85	o 9 0	m³	6 579	6 579
Muros de ala	4 4 4	2 405 0 75 1.00+0.85	0 68 0 16 0 28	0 90 0 90 0 90	>	5 887 0 432 0 932	7 251
Elevacion—Estribos	2 2 4 4 4	4 20 4 20 0 75 1 05 0 45	0 65 0 35 0 30 0 40	1 15 0 12 0 12 0 15 0 15		6 279 0 353 0 108 0 252 0 108	7 100
Muros de ala	4 4 4 4	1 855 0 50 0 75 0.97+0.85 2 0 10 0.75+0.80	0 42 0 42 0 16 0 16 0 08 2	1.57+0.35 2 0 35 0 65 1 05 1 05	>	2 992 0 294 0 312 0 507 0 017	4 004
Total	4	2	0 12	0 65	m ^s	0 242	4 364 25 294
III—Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica.		_	-		ш		30 201
Coronamientos	4 4 4 4	2 712 0 72 0 50 0 50	0 35 0 35 0 42 0 42	0 10 0 12 0 08 0 05	m ⁸	0 380 0 121 0 067 0 014	0 582
Estribos	4 4 4	0 45 0 35 0 35	0 45 0 35 0 35	0 12 0 08 0 05	3 3	0 097 0 039 0 008	0 144
Capa sobre estribo	4	0 60	0 40	0 15	>	0 144	0 144
Total	-	-	-	-	m³	_	0 870
IV—Revoque							المستحد
Estribos	2 4 4 4 4	4 20 0 75 1 05 0 45 0 40	 	1 15 0 12 0 15 0 15 0 15 0 15	m³	9 66 0 36 0 63 0 27 0 24	11 16

	los ales	D	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numbo de las Partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Muros de ala	4	2 422		1.57+0.35	m³	9 30	•
Dadoq	4	0 65		0 35		0 91]
46	4	0 42 0 65		0 35 0 35		0 59	11 26
***********	4	0 00	' ''	2	m³		22 42
Total			_	_	1111	_	
V—Maderas y flerros para tramo							
Maderas-Soleras	2 2	2 70 2 50				0 194 U 450	
Vigus Travesatios	2	1 54	1 1 1 1			0 185	0 829
Total		_	_	-	m ⁸	_ '	0 829
Fierros - Tirantes	4	2 10	0 025	0 025		40 79	44 82
Tuercas Tornillos en los estribos	8	0 06	0 06	0 018	•	4 03	11 02
comprendido las bar-	4	0 80	0 015	0 015		5 59	_
Tuercas	4	0 06	0 06	0 012	>	2 01	7 60
Total	-	_	_	-	kg.	_	52 42
Canaleta							
Luz 1.00Hectómetro 493.38							
I—Escavacion para ci- mientos y cauce							
Por 2 oo de a	2	2 00	0.32 + 0.28	0 16	m ⁸	0 384	1
Cuneta. longitud b.	2	2 00	1 08 0.50+0.40		1	0 691	
de la canaleta	2	2 00	2	0 10	1	0 288	1 007
ige in capateta/ 4	2	2 00	0 85	0 16	*	0 544	1 907
(Frente (a,	1	1 64	0.32 + 0.28	0 16	•	0 079	
Idem \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \ \	1	1 64	000 1040		>	0 283	
(Canaleta (G	1	1 64	$\frac{0.28+0.40}{2}$	0 16	*	0 089	0 451
Pozo A Canaleta B	1	1 64 1 64				1 511 2 861	4 372
Cimient, de los muros C	2	1 27	0 32	$\frac{1}{2}$		0 516	
" á deducir D"	2 2	0 76 0 37	0 32	0 37		0 180 0 090	0 786
D	2	0 3/	0 32	30		ا ت ت	5,54

	a les	D	IMENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALRS
Cimient.de los muros E	2	0.90+1.00	0 32	0 32	m³	0 195	
" F	2	1.10+0.95	$\frac{0.82+0.32}{2}$	0 32	,	0 374	
" fondo del canal. H	1	$\frac{1.00+1.35}{2}$	'1 00	0 16	•	0 188	٠
M	1	$\frac{1.00+1.85}{2}$	0 43	0 16	•	0 098	
I	1	$\frac{1.85 + 2.50}{2}$	0 32	0 32	•	0 223	1 078
Total	_	_	. —		m ⁸	-	8 294
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
/ Por 2000 de / a	2	2 00	0.32+0.28	0 16	m ⁸	0 384	
Cuneta. longitud b.	2	2 00	1 08	0 16	>	0 691	•
á ambos lados c	2	2 00	$\frac{0.50+0.40}{2}$	0 16	•	0 288	
(de la canaleta d	2	2 00	0 85	0 16	>	0 544	1 907
. (Frente (a,	1	1 64	0.32+0.28	0 16	>	0 079	
Idem a la b ,	1	1 64	1 08	0 16	•	0 283	
(Canaleta (c,	1	1 64	0.28+0.40	0 16	>	0 089	0 451
Pozo 2	1	1 00	1 44	0 32	>	0 461	
Fondo del canal γ	2 1	1 00 2 05	0 32 1 00	0 32 0 16	>	0 205	
H	1	1 00	$\frac{1.00+1.35}{2}$	0 16	•	0 188	
I	3	$\frac{1.85+2.50}{2}$	0 32	0 32	•	0 223	
" " м	1	$\frac{1.00+1.85}{2}$	0 43	0 16	>	0 098	1 503
Muros	2	1 44	0 32	0 64	,	0 590	0 590
" BCD.	2	2.49 + 1.05	0 32	1 43	,	1 620	
" á deducir D	2	0 76	0 32	0 37	•	0 180	, 000
D,	2	0 38 1,05+0.55	0 32	0 37	•	0 090	1 890
" <i>K</i>	2	2	0 32	0 50		0 256	
" E	2	1.00+0.90	0 32	0 82	,	0 499	
" F.	2	$\frac{1.10+0.95}{2}$	0 32	0 82	•	0 538	1 293
Total	-	_		_	m³	-	7 634

	las	.1	DIMENSIO	NES	METRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes ignales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
IIIRevoque		. [
Por amoo de /a longitud /b.	2	2 00 2 00	••	0 32		1 28	
uneta / á umbos lados /c	2 2	2 00	••	1 08 0 40	>	4 32 1 60	
$\langle de la canaleta \langle d. \rangle$	2	2 00	••	0 85		3 40	10 6
Idem	1	1 64 1 64	•••	0 32 1 08	>	0 52 1 77	
(canaleta(c.	1	1 64		0 40	•	0 66	
dem	1	1 00	••	0 22	*	0 22	3 1'
Pozo	2 2	1 00 0 80	••	0 32 0 32	>	0 64 0 51	11
Panda da la constata			••				1.1
Pondo de la canaleta	1	1 00 1 00	••	2 05 1 00	•	2 05 1 00	
	1	$\frac{1.00+2.50}{2}$	••	0 75	•	1 31	4 3
Muros	2	1.55+2.05 2		0 50	•	1 80	
66	2	1 02		1 43	•	2 92	•
• •••••	2	, 1 00	••	0 50	•	1 00	5 7
" superiormente	2	2 75 1.55+1.45	••	0 32	•	1 76	
	2		••	0 32	•	0 96	
	12	$\frac{1.10+0.95}{2}$		0 32		0 66	_ 3 3
Total:	-		-	_	m²	_	28 3
Alcantarilla de bóbeda							
uz 1,00Hectómetro 504,50							
— Escavacion pera cimientos				·			
Catribos	2	10 30	1 0.,	1 00	m³	20 600	
Lefuerzos	4	1 00	0 37 0 13	1 00	*	1 480	
	4	0 15	-2-	1 00	. >	0 039	22 11
Muros ala	4	$\begin{array}{c} 2 & 67 \\ 1.45 + 1.60 \end{array}$	$\frac{1.07+0.77}{2}$	1 00	•	9 826	
***************************************	4	2	0 20	1 00	>	1 220	
Dados	4	0 75 0 62	0 10 0 77	1 00 1 00	,	0 300 1 910	13 25
Total		_					
Lotui		_			m³	-	35 37

	ns cs		DIMENSION	FS	3	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.							
Cimientos – Estribos Refuerzos	2 4 4	10 30 1 00 0 15	1 00 0 37 0 13	0 90 0 9 0 0 90	m³	18 540 1 332 0 035	19 907
Muros de ala	4	2 67 1.45+1.60	$\frac{1.07 + 0.77}{2}$	0 90	>	8 843 1 098	10 501
DadosElevacion estribos	4	0 75 0 62	0 10 0 77	0 90 0 90	>	0 270 1 719	
Timpanos	2	8 50 8 50	$0.90 + 0.75 \over 2$	1 10 0 90	•	14 960 12 623	
A deducir	1 2	8 50 3 34	$\frac{\pi}{2} \times 0.90$	0 90 2 20	>	10 815 11 757	16 768
A deducir	2 2	1 00 0 80	$0 80$ $\frac{\pi}{2} \times 0 90$	1 10 0 90	,	1 760 2 036	7 961
Muros de ala	4		$\frac{0.42}{2}$ × 2.21 + $\frac{0.1}{2}$		•	9 677	
Refuerzos	4 4	0 75 0 75 0.90+1.00	0 08 0 10 0 16	0 90 1 25 1 65	>	0 216 0 600	•
Dados	4		$(0.42 \times 0.52 +$,	1 003 0 339	11 835
Total III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.			-		m*	_	68 401
Coronamientos Dados	444	4 155 0 744 0 52	0 35 0 35 0 42	0 10 0 12 0 08 0 05	m ^s	0 582 0 125 0 070	·
Frente	4	0 52 2 60	0 42 0 35	0 15	,	0 015	1 338
Capa sobre la bóbeda	1	8 50	2 64	0 05	,	1 122	2 122
Total IV—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica para bóveda.		_	- ,	<u> </u>	m³		2 460
Estribos	1	10 10	$\frac{\pi}{2} \times 0 90$	0. 90	m³	25 701	
A deducir Total	1	10 10 —	$\frac{\pi}{2} \times 0$ 50	0 50 —	» m³	3 964	21 735 21 735

							-
	lines	Di	MENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDIC CION DE LAS OBRAS	NUMERO de lus partes ignibles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
VRevoque hidráuli- co para la toma de las juntas.							
Frente	2	$\frac{\pi}{2} \left(\frac{2}{0.82} \right)$	$-\frac{2}{0.50}$)		m³	1 33	1 33
Total		_	_	-	m²	-	1 33
VI-Revoques			•				
Estribos	2	10 10		1 10	m,s	22 22	22 22
Muros de ala	4	3 95		$\frac{2.20+0.38}{2}$,	20 38	
Dados	4	0 68	••	0 38	>	1 03	
Lateral	4	$\begin{vmatrix} 0.42 + 0.51 \\ 2 \end{vmatrix}$	••	0 35	•	0 65	
	4	0 68	••	0 35	• •	<u>n 95</u>	23 01
Intrados	1	10 10		π×0 50) >	15 87	15 87
Muros de cabeza	2	2.10 + 1.30	••	2 15	,	7 31	
A deducir	2	1 00		1 10	1	2 20	
	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 82	•••	0 82	•	2 11	3 00
Total			_	_	m²	_	64 10
Alcantarilla de bóveda							
Luz 2.00 Hectometro 512.37							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos Refuerzos	2 4	17 72 1 00	1 20 0 50		m³	42 528 2 000	41 528
Muros de ala	4	0.80 + 1.70	4 00	1 00		5 000	
Refuerzos	4	1 40	0 08	I .		0 448	
**	4	0.95 + 0.80	0 16 0 24		1	0 672	6 960
Dados	4	0 50	0 80	1 00) >	1 600	1 600
Total	_	l _	_		m³		53 088
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.							30 03%
Cimientos—Estribos Refuerzos	2 4	17 72 1 00	1 20 0 50		m ⁸	38 275 1 800	40 075

	de las	D	IMENSIONES	3	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	Numero de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Muros de ala Refuerzos Dados Elevacion—Estribos Timpanos A deducir Muros de cabeza A deducir	4 4 4 4 2 2 1 2 2 2 2 2 2	0.80+1.70 2 1 40 1 05 0.95+0.80 2 0 50 15 92 15 92 15 92 4 80 2 00 0 80	$\begin{array}{c} 4 & 00 \\ 0 & 08 \\ 0 & 16 \\ 0 & 24 \\ 0 & 80 \\ 1 & 00 \\ \hline 2 & 00 \\ \hline \frac{\pi}{2} & 1 & 45 \\ 0 & 80 \\ 0 & 80 \\ \hline \frac{\pi}{2} & 1 & 45 \end{array}$	0 90 0 90 0 90 0 90 0 90 1 30 1.10+1.45 2 1 45 3 00 1 30 1 45	m ⁵	3 600 0 403 0 604 0 756 1 440 41 392 81 192 52 536 23 040 4 160 5 281	5 363 1 440 41 392 28 656
Muros de ala	4 4 4 4 4 4 4 4 4	0 35 0 35 0 35 0 35 0 35 0 35 0 35 0 35	42×3.00+0.50 0 08 0 08 0 08 0 08 0 08 0 16 0 16 0 16 0 24 0 24 0 50	$ \begin{array}{c c} \frac{1+0}{2} & 42 \times 0.33 \\ \hline 1 & 00 \\ 1 & 20 \\ 1 & 40 \\ 1 & 60 \\ 1 & 75 \\ 1 & 90 \\ 2 & 10 \\ 2 & 25 \\ 2 & 45 \\ 2 & 70 \\ 0 & 33 \end{array} $	> > > > > > > > > > > > > > > > > > >	18 256 0 112 0 134 0 157 0 180 0 392 0 426 0 470 0 756 0 823 0 6 ⁸⁷ 0 330	22 693 0 33)
Total III-Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.		_	_	_	m ^s	_	153 548
Capa sobre la bóveda 'Total	4 4 2 1	8 04 0 55 0 45 4 80 15 92	0 45 0 55 0 45 0 32 3 95	0 10 0 10 0 05 3 0 20 0 05	m ³	1 447 0 121 0 013 0 614 3 144	2 195 3 144 5 339

	las ales	D	IMENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UKIDAD MET	Parciales	TOTALES
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bóve da							
Bóveda	1	17 52	$\frac{\pi}{2}$ 1 45	1 45	m³	57 832	
A deducir Total	1	17 52 —	$\begin{array}{c c} \frac{\pi}{2} & 1 & 00 \\ \hline - & \end{array}$	1 00 	m ⁸	27 506 —	30 326 30 326
V—Revoque hidráulí- co para la toma de las juntas.							
Revoque	2	$\frac{\pi}{2}$ 1 32		1 32	m³	5 470	
A deducir ··· ·	2	$\frac{\pi}{3}$ 1 00		1 00	1 1	3 141	2 329
Total		_	_	_	m³	_	2 329
VI—Revoque		17 50		1 30	m3	45 55	45 55
Estribos	2	17 52 $2.95 + 0.35$	1	Ì		45 55	40 00
Muros de ala	4	0 50		5 26 0 23	,	34 72 0 46	
Dados	4	0 50		0 23	•	0 46	
	4	0.50		$\frac{0.23}{2}$,	0 23	35 87
Intrados	1	17 52		π 1 00	*	55 01	55 01
Muros cabeza (superior- mente)	2	4 90		0 55	,	5 28	5 28
Frentes	2	2 12+3,30		2 95	,	15 99	
▲ deducir	2	2 00		1 30	•	5 20	
	2	$\frac{\pi}{2}$ 1 32	••	1 32	•	5 47	5 32
Total		_	-	_	m³	-	147 03
Canaleta de desa- güe.							
Luz 0m80. Hectómetro 514 09							
I — Escavacion para cimientos y canal							
/ Por 2 ^m oo de / a	2	2 00	0.32+0.25	0 16	m ⁸	0 182	
Cuneta. longitud b.	2	2 00		0 16	•	0 691	
já ambos lados / c	2	2 00	0.40+0.50	0 16	•	0 288	
de la canaleta d	3	2 00	0 85	0 16	*	0 544	1 705

	las ales	D	IMENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO delus partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Cuneta Frente (a, b, c, Canaleta (c,	1 1 1	1 44	$ \begin{array}{r} 0.32 + 0.25 \\ \hline 1.08 \\ 0.28 + 0.40 \\ \hline 2 \end{array} $	0 16 0 16 0 16	,	0 066 0 249 0 078	0 393
Pozo	1	1 44 1 44 0 68	1 44 1 25	0 64 0 80 0 66	>	1 152	2 479
	2 2 2	$0.90 + 1.00 \\ 1.00 + 1.15$	0 32 0 32 0 32	${2}$ 0 32 0 32	2	0 287 0 195 0 226	
" fondo del canal. F	1	$ \begin{array}{r} \hline $	0 32 0 32 0 32	0 16 0 16		0 115	1
	1	$\frac{1.75 + 2.30}{2}$	0 32	0 32		0 217	1 128 5 705
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.				•			
Cuneta. $\begin{pmatrix} \text{Por } \mathbf{2^moo de } / a \\ \text{longitud} \end{pmatrix} \begin{pmatrix} b \\ b \\ \text{de la canaleta} \end{pmatrix} \begin{pmatrix} c \\ d \end{pmatrix}$	2 2 2 2	2 00 2 00 2 00 2 00	$ \begin{array}{r} \underbrace{0.32 + 0.25}_{2} \\ 1 08 \\ 0.40 + 0.50 \\ \hline 2 \\ 0 85 \end{array} $	0 16 0 16 0 16 0 16	m ⁸ * * *	0 182 0 691 0 288 0 544	1 705
Idem Frente $\begin{pmatrix} a, \\ & \text{ila} \\ & \text{Canaleta} \end{pmatrix} \begin{pmatrix} c, \\ & c \end{pmatrix}$	1 1 1	1 44 1 44 1 44	$0.32 + 0.25$ $\begin{array}{r} 2 \\ 1 & 08 \\ 0.28 + 0.40 \\ 2 \end{array}$	0 16 0 16 U 16	•	0 066 0 249 0 078	0 393
Pozo β Fondo del canal γ F H*	1 2 1 1	$ \begin{array}{c} 0.80 \\ 0.80 \\ 1.20 \\ 0.80 \\ 1.75 \\ 2 \end{array} $	0 32	0 32 0 32 0 16 0 16	>	0 369 0 163 0 154 0 115 0 088	
" " M	1	$\frac{1.75 + 2.30}{2}$	0 32	0 32	•	0 217	1 106

	inles	DI	MENSIONE	ES	TRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉTRICA	Parciales	TOTALES
Muros A	2	1 44 1.82+1.20	0 32		!	0 589	
BC.	2 2	$\frac{2}{1.20+0.80}$	0 32 0 32	0 82 0 40	,	0 792 0 256	
" D	2	$\frac{1.00 + 0.90}{2}$	0 32	0 72		0 438	
E	2	1.00+0.80	0 32	0 72	,	0 440	2 515
Total IIIRevoque		_		_	m³	_	5 719
Por zmoo de a longitud b la canaleta d. Guneta de la canaleta d. Frente a la b la la canaleta c, Idem Pozo Fondo de la canaleta. Muros	2 2 2 2 1 1 1 1 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	2 00 2 00 2 00 2 00 2 00 1 44 1 44 0 80 0 80 0 80 0 80 0 80 0 80 1 75 1.40+1.50 2 1.00+1.16 2 1.95+1.50 1 00 1 10		0 32 1 08 0 46 0 85 0 32 1 08 0 40 0 20 0 32 0 80 1 20 0 75 0 32 0 32 0 32 0 40 0 85 0 40)))))))))	1 28 4 32 1 60 3 40 0 461 1 555 0 576 0 160 0 512 0 640 0 800 1 162 1 120 0 928 0 708 1 380 1 700 0 880	10 60 2 752 1 152 2 922
Total		_	_	_	m²	-	24 142
Canaleta de desagüe Luz 0.80 Hectómetro 551-32 80				,			
I-Escavacion para ci- mientos y canal							
Cuneta. $\begin{pmatrix} \text{Por } 2^{\text{moo}} \text{ de } \\ \text{longitud} \end{pmatrix} \begin{pmatrix} a \\ b \end{pmatrix}$ $\begin{pmatrix} a \\ \text{ambos lados} \\ \text{de la canaleta} \end{pmatrix} \begin{pmatrix} c \\ d \end{pmatrix}$	2 2 2	2 00	$ \begin{array}{r} 0.32 + 0.25 \\ \hline 1 08 \\ 0.40 + 0.50 \\ \hline 0 85 \end{array} $	0 16 • 0 16 0 16 0 16	•	0 182 0 691 0 288 0 544	1 705

	88 2	DI	MENSIONE	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes ignales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Frente (a,	1	1 44	0.32 + 0.25	0 16	m³	0 066	
Idem $\begin{cases} a & \text{is } b, \\ c & \text{an all et a} \end{cases} c,$:	1 44 1 44	0.28 + 0.35 2	0 16 0 16	1 1	0 249 0 073	0 388
Pozo A	1	1 44 1 44		0 64 2 08	•	1 327 1 106	2 433
Cimientos de muros C D	2 2	$\frac{1.92}{1.00+0.90}$	0 32 0 32	$\frac{1}{3}$ 0 32		0 786 0 195	
E A deducir ef.g.	2 6	$\frac{1.10+0.95}{2}$	0 32 0 32	0 3 2 0 59	1 1	0 210 0 680	1 871
Cimiento del fondo del canal F	1	1.00+0.80		0 16		0 115	
Idem idem H	1	0.80+1.75	0 43	0 16		0 088	
Idem idem M	1	1.75 + 2.30	0 32	0 32		0 217	0 420
Total	_	_	_	-	m³	_	6 817
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
/ por 2.00 de / a	2		0.32+0.25 2	0 16	1 1	0 182	
Cuneta, long.	2 2	2 00 2 00	0.40 L0.50	0 16 0 16	1 1	0 691	
$ \begin{pmatrix} a \text{ ambos lados} \\ d \end{pmatrix} $	2	i l	0 85	0 16	1 1	0 544	1 705
Frente (a,	1	1 44	$\frac{0.32+0.25}{2}$	0 16		0 066	
Idem $\begin{cases} al \\ canal \end{cases} \begin{cases} b, \\ c, \end{cases}$	1		$\begin{array}{c} 1.08 \\ \underline{0.28 + 0.35} \\ 2 \end{array}$	0 16 0 16	1 1	0 249	0 388
Pozo β Fondo del canal γ	1 2 1	0 80 0 80 2 96	0 32	0 32 0 32 0 16		0 369 0 163 0 379	
F	1	0 80	$\frac{0.80+1.00}{2}$	0 16	1 '	0 115	
H	1	0.80 + 1.75	0 43	0 16		0 088	
₩ ₩ M	1	$\frac{1.75+2.30}{2}$	0 32	0 32	•	0 217	1 331

	lns inles	I	DIMENSION	IES	KETRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	nunero de las partes ignoles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD WE	Parciales	TOTALES
Muros A	2	1 44 3.24+1.20	0 32	0 64 2 08	1 1	0 589	
" B C	2	1.20+0.80	0 32 0 32	0 40	,	2 955 0 256	
D	2	1.00+0.90	0 32	0 72	,	0 438	
" <i>E</i>	2	1.10+0.95	0 32	0 72	•	 0 472	
A deducir ef.g.	6	0 60	0 32	0 59	1	0 680	5 39
Total	-	_		_	ıns	_	8 81
III—Revoques (Por 2moo de (a longitud) b (a ambos lados / c (de la canaleta) d	2 2 2 2	2 00 2 00 2 00 2 00	 	0 32 1 08 0 40 0 85	m²	1 2× 4 320 1 600 3 300	10 60
Cuneta	1 1 1 1	1 44 1 44 1 44 0 80		0 32 1 08 0 40 0 20	•	0 461 1 555 0 576 0 160	2 75
Pozo	2 1	0 80 0 80		0 32 0 80		0 512 0 640	1 15
Fondo de la canaleta	1	0 80		2 96		2 368	
	1	0.80 + 2.30		1 00 0 75	,	0 800	4 33
Muros	2 2	0 80 1 20		0 32 2 08	>	0 512 4 992	
	2	2.00+1.60 2		0 40	•	1 440	
" superiormente	2 2	1 10 3 50	••	0 40 0 32	,	0 880 2 240	
	2	1.40+1.50	••	0 32	•	0 928	
Total	2	1.10+0.95 2	• •	0 32	m²	0 656	11 649 30 489
Alcantarilla de				•			
bóveda Luz 1.00 Hectómetro 556.92							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos Refuerzos	2 4	6 17 0 92	0 95 0 45	1 10 1 10		12 90 1 82	14 7:

	de las		DIMENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de	Largo	Espesor	Altura	CNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Muros de ala	4	2 74	$\frac{1.00+0.77}{2}$	1 10	m³	10 67	
Refuerzos	4	1 45	0 08	1 10	>	0 51	!
***************************************	4	$\frac{0.95 + 0.80}{2}$	0 16	1 10	•	0 62	
Dado ··· ···	4	0 65	0 77	1 10	•	2 20	14 00
Total	-	_	_	_	m³	-	28 72
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or dinaria.							
Estribos Refuerzos	2 4	6 17 0 92	0 95 0 45	1 00 1 00	m ^s	11 72 1 66	13 38
Muros de ala	4	2 74	1.00+0.77	1 00		9 70	
Refuerzos	4	1 45	2 0 08	1 00	•	0 46	
66	4	0.95+0.80	0 10	1 00	>	0 56	
	4	0 65	0 77	1 00	•	2 00	12 72
Elevacion—Estribos	2	4 53	0 75	1 10	>	7 47	
Tímpanos	2	4 53	1 25	$\frac{0.90+0.50}{2}$		7 93	
A deducir	1	4 53	$\frac{\pi}{2} \times 0.90$	0 90		5 76	9 64
Muros de cabeza	$\frac{2}{2}$	3 40	0 72	2 25	>	11 02	
▲ deducir	2	1 00	0 72 π × 2 22	1 10		1 58	7 61
		0 72	$\frac{\pi}{2} \times 0.90$	0 90		1 83	, , 01
Muros de ala	4	l	$\frac{45}{2}$ × 8.31 + $\frac{0.41}{2}$	$\frac{3+0.51}{2}$ × 0.35)	•	9 38	!
Refuerzos	4	$\frac{1.08+0.90}{2}$	0 16	1 65	>	1 05	
	4	1 45	0 08	0 80	>	0 37	
	4	0.50 + 0.45	0 08	0 30		0 05	
Dados	4	$0 \ 35 \ \frac{1}{2}$	(0.45×0.55+	-0.51×0.55)	>	0 37	11 22
Total	_	_	_		m³	_	54 57
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4	4 40 0 60	0 36 0 48	0 12 0 12	m³	0 76 0 14	0 93

	s ins	Di	IMENSION	ES	RICA	CANT	DADES
INDIC CION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Coronamientos	4	0 50	0 45	0 08	s	0 07	
.,	4	0 50	0 45	0 05	···	0 07	
Frente	2	2 88	0 36	0 20	,	0 43	1 42
Capa sobre la bóveda	1	4 53	2 65	0 05	,	0 00	0 60
Total		_	_	_	m ⁸		2 02
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bóve- da.							
Bóveda	1	5 97	$\frac{\pi}{2}$ 0 90	0 90	m ⁸	7 60	
A deducir	1	5 97	$\frac{\pi}{2} = 0.50$	0 50		2 34	6 26
Total	_	_	2 —	_	m³		5 26
V—Revoque hidráuli- co para la toma de las juntas.							
Prospecto—Bóveda	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 82	••	0 82	m²	2 11	
A deducir	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 50		0 50		0 79	1 32
Total		_	_	_	m³	_	1 32
VI—Revoques							
Estribos	2	5 97	••	1 10	m²	13 13	13 13
Muros de ala	4	2.20 + 0.37	••	.3 68	,	18 92	
Dados	4	0 70	••	0 37	•	1 04	
	4	0 35		$\frac{0.45+0.51}{2}$	•	0 67	•
	4	0 70	••	$\frac{0.35}{2}$		0 49	21 12
Intrados	1	5 97	••	π ×0 50		9 38	9 38
Frente	2	2.10+1.25	••	2 20		7 37	
A deducir	2	1 00	••	1 10	>	2 20	
•••	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 82	••	0 82	•	2 11	3 06
Total	-		_	– .	m³	_	46 69

	las ales	1	DIMENSIO	NES	KETRICA	CANTI	DADES
!! DICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MEN	Parciales	TOTALES
Alcantarilla de bóveda							
Luz 2.00-Hectómetro 565.49 —							
I—Escavacion para cimientos y cauce							
Estribos	2 4	9 31 0 90	1 20 0 31	1 10 1 10	m³	24 58 1 23	25 81
Muros de ala	4	3 975	$\frac{1.25+0.77}{2}$	1 10	,	17 66	
Refuerzos	4	$\frac{2.15+1.95}{2}$	0 24	1 10	•	2 16	
	4	1 40	0 16 0 15	1 10	>	0 99	
	4	0 10	2	1 10	•	0 03	
Dados	4	0 60	0 77	1 10	•	2 03	22 8
Cauce	1	60 00	2 00	0 25	•	30 00	30 00
Total	-	_		_	_	-	78 68
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.							
Estribos Refuerzos	2 4	9 31 0 90	1 20 0 31	1 00 1 00	m³	22 34 1 12	23 40
Muros de ala	4	3 975	$\frac{1.25+0.77}{2}$	1 00	>	16 06	
Refuerzos	4	$\frac{2.15+1.95}{2}$	0 24	1 00	.	1 97	
	4	1 40	0 16	1 00	>	0 90	
	4	0 10	$\frac{0.15}{2}$	1 00	>	0 03	
Dados	4	0 60	0 77	1 00	>	1 85	20 83
Elevacion—Estribos	2	7 71	1 00	1 30	>	20 05	
Tímpanos	2	7 71	2 00	$\frac{1.57+0.72}{2}$	>	34 23	
A deducir	1	7 71	$\frac{\pi}{2}$ 1 50	1 50	•	27 25	27 03
Muros de cabeza A deducir	2 2	4 62 2 00	0 70 0 70	3 03 1 30	•	19 60 3 64	
	2	$\frac{\pi}{4}$ 1 50	0 70	1 50	,	2 47	13 49
		"					84 79

	ales	D	IMENSIONES	}	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las Partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Muros de ala	4	$4.075 \frac{1}{2} \left(\frac{0.95 + 0}{2} \right)$	 -42 ×3.03 -6.5	$\frac{1+0.42}{2} \times 0.35$	m ^s	18 24	84 79
Refuerzos	4	$\frac{2.24+2.08}{2}$	0 24	1 88	,	3 90	
	4	$\frac{1.00+1.10}{2}$	0 16	0 60		0 40	
	4	1 40	0 16	1 10	•	0 99	
Dados Total	4 -	$0.35 \frac{1}{2}$	0.42×0.50+ −	0.51×0.50) –	m³	0 33	23 8 108 6
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.							
Coronamientos	4	5 99	0 36	0 12	m³	1 04	
i,	4 4	0 55 0 45	0 47 0 42	0 12 0 08	*	0 12	
	4	0 45	0 42	$\frac{0.05}{3}$	>	0 01	
Frente	2	4 10	0 32	0 18	•	0 47	17
Capa sobre la bóveda	1	7 71	4 36	0 05		1 68	1 6
Total	_	_	_		m ⁸	_	3 3
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bóveda.							
Bóveda	1	9 11	$\frac{\pi}{2}$ 1 50	1 50	m³	32 20	
A deducir	1	9 11	$\frac{\pi}{2}$ 1 00	1 00		14 31	17 8
Total	-	_	-		m³	_	17 8
V—Revoque hidráuli- co para la toma de las juntas.							
Prospecto—bóveda	2	$\frac{\pi}{2}$ 1 32	••	1 32	m³	5 47	
A deducir	2	$\frac{\pi}{2}$ 1 00	••	1 00	•	3 14	2_3
Total	_		_		m²	-	2 3
VI—Revoque							
Estribos	2	9 11	••	1 30	m ^z	23 69	23 6
Muros de ala	4	.5 25		$\frac{3.05+0.37}{2}$	>	35 91	
Dado	4	0 65		0 37	•	0 96	
	4	0 35		0.42+0.51	•	0 65	
	4	0 65	••	$\frac{0.37}{2}$	×	0 46	37 9
			l	_			61 6

	etas ales	Di	MENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Intrados	1	9 11	••	π× 1 00	m³ m³	28 62	61 67 28 62
Frente	2	$\frac{3.30+2.15}{2}$		2 95		16 08	
A deducir	2	1 30		2 00	,	5 20	
	2	$\frac{\pi}{2}$ 1 32		1 32		5 47	5 41
Total		_		_	m²	_	95 70
Alcantarilla abierta							المحصد
Luz 1,00 Hec'metro 588, 38.00							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2	4 30	0 80	1 00	m³	6 88	
	4	0 10	$\frac{0}{2}$	1 00		0 02	6 90
Muros de ala	4	1 82	0 68	1 00		4 95	
Refuerzos	4	0.80+0.65	0 18	1 00	,	0 52	5 47
Total		_	_	_	m²	_	12 37
II—Albañileria de la- drilio en mezcia or- dinaria.							
Cimientos-Estribos	2	4 30	0 80	0 90	m³	6 19	
	4	0 10	$\frac{0.12}{2}$	0 90		0 02	6 21
Muros de ala	4	1 82	2 0 68	0 90	,	4 46	
Refuerzos	4	0 80 + 0.65	0 18	0 90	1 1	0 47	4 93
Elevacion—Estribos	2	4 20	0 60	0 82	,	4 13	
	2	4 20	0 28	0 12 0 12		0 28	
	4 4	0 75 1 05	0 32 0 42	0 15		0 12 0 26	
	4	0 45	0 42	0 15	*	0 11	4 90
Muros de ala	4	1 27	0 42	$\frac{1.18+0.35}{2}$	>	1 63	
Dados	4	0 50 0.80+0.70	0 35	0 42	•	0 29	0.00
	4	2	0 18	0 75	•	0 41	2 33
Total		-	_		m³	-	18 37

	las Ries	DI	MENSION	ES	MÉTRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉTI	Parciales	TOTALES
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos — Muros de ala	4 4 4	1 86 0 53 0 32	0 35 0 46 0 42	0 08 0 10 0 08		0 45 0 10 0 04	
db	4	0 32	0 42	$\frac{0.05}{3}$,	0 01	
Estribos	4	0 45	0 10	0 45	,	0 08 0 04	
	4	0 35 0 35	0 35 0 35	0 08 0 05	,	0 01	0 73
Capa sobre los estribos.	4	0 60	0 42	3 0 15	,	0 15	0 15
Tota		_		_	m³		0 88
					111		
IV—Revoques							
Estribos	2 4 4 4	4 20 0 75 1 05 0 45		0 82 0 12 0 15 0 15	>	6 89 0 36 0 63 0 27	8 40
•••••	4	0 42	••	0 15 1.18 0.35		0 25	0 40
Muros de ala Dados	4 4 4 4	1 66 0 65 0 42 0 65	••	0 35 0 35 0 35 0 35	> >	5 08 0 91 0 59 0 46	7 04
Total		_		_*	m²		15 44
V-Maderas y flerro para tramo							
Maderas—Soleras Vigas	2 2 2	2 70 2 00 1 54	0 30 0 30 0 20	0 30	8	0 194 0 360 0 185	0 739
Total		-		_	m ⁸	_	0 739
Fierros—Tirantes Tuercas Tornillos en los estribos.	4 12 4	. 2 10 0 06 0 80	0 025 0 06 0 015	0 025 0 018 0 015	>	40 79 6 04 5 59	52 42
Total		_	_	_	kg.	_	52 42

	nles	DI	MENSIONE	S	TRICA		IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura.	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Alcantarilla abierta							
Luz 1 ^m 00 Hectómetro 595.90 —							
 1 — Escavacion para cimientos 							i
Estribos	2	4 40	0 80	1 00	1 1	7 04	7 04
Muros de vuelta	4	1 445	0 70 0 15	1 00		4 05	4 10
Ochavas	4	0 15	2	1 00	ł	0 05	
Total	-	_	-	_	m*		11 14
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.							
Cimientos - Estribos	2	4 40	0 80	0 90	m*	6 34	6 34
Muros de vuelta	4	1 445	0 70 0 15	0 90	1 1	3 64	
Ochavas	4	0 15	$\frac{0}{2}$	0 90		0 04	3 68
Elevacion—Estribos	2 2	4 20 4 20	0 60 0 25	0 61 0 12		3 07 0 25	Ĭ
t. te	4	0 75 1 032	0 35 0 32	0 12 0 25	>	0 13 0 33	I
	4	0 34	0 32	0 15		0 07	3 85
Muros de vuelta	4	1 445 1 725	0 50 0 32	0 73 0 40	1 1	2 11 0 88	1
Ochavas	4	1 725 0 20	$\frac{0.32}{0.20}$	0 40	1 1	0 06	3 05
Total		_	_ 2	_	m³	_	16 92
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.							
Coronamientos	4	2 085	0 36	0 10 0 05	m ⁸	11	Į.
	4	1 725	0 36	$\frac{0.05}{2}$		0 06	ĺ
" .—	4	0 36	0 36	0 05	1 1	0 01	i
Capa sobre el estribo	4	0 692	0 32	o 15	•	0 13	0 13
Total	-	_		- 1	m³	-	0 50
4	ı li	ı l		ı ı	į i	44	1

	las nes	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
IV—Revoques							
Estribos	2 4 4 4 4	4 20 0 75 1 032 0 34 0 32	 	0 61 0 12 0 25 0 15 0 25	>	5 12 0 36 1 03 0 20 0 32	7 0:
Muros de vuelta	4	2 045	••	1 13	•	9 24	9 2-
Total		_		_	m²	_	16 2
V-Maderas y fierros para tramo				•			
Maderas—Soleras Vigas Travesaños	2 2 2	2 70 2 00 1 54	0 30 0 30 0 20	0 12 0 30 0 30	m³	0 194 0 360 0 185	0 739
Total	_	_			m³	_	0 739
Fierros — Tirantes Tuercas Tornillos en los estribos	4 8	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018	kg.	40 79 4 03	
comprendido las bar- ras T Tuercas	4 4	0 80 0 06	0 015 0 06	0 015 0 018	>	5 59 2 01	52 42
Total	-	_	_	_	kg.	-	52 42
Canaleta de desa- guñe							
Luz 0m80 Hectómetrc 606.23.00							
I—Escavacion para cimientos y cauce							
/ Por 2m00 de / a	2	2 00	0.32+0.28	0 16	m³	0 192	:
Cuneta longitud b	2	0.00	1 08	0 16	>	0 691	
ja ambos lados į c	2	2 00	0.50+0.40	0 16	>	0 288	
de la canaleta d	2	2 00	0 85	0 16	•	0 544	1 71
Idem Frente $\begin{pmatrix} a, \\ b, \\ canaleta \end{pmatrix}$		1 44	0.32+0.28	0 16	,	0 069	
Idem á la b,	1	1 44	² 1 08	0 16	,	0 249	
(canaleta)	1	1 44	$\frac{0.35+0.28}{2}$	0 16	,	0 069 0 249 0 073	0 391
•							2 100

	de las igninles		DIMENSIO	NES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Pozo A Canaleta B	1 1	1 44 1 44	1 44 1 20	0 64 0 53	m³	1 327 0 916	2 1062 243
Cimient.de los muros C	2	0 37 0.90+1.00	0 32	$\frac{0.37}{2}$,	0 044	
E	2	2	0 32 0.72+.032	0 32 0 32	,	0 195 0 341	
	2	1.00+0.80	2	0 16	,	0 115	
н	1	1.65+0.80	0 80	0 16	,	0 084	
20	.1	2·30+1·65	0 43	0 32		0 202	0 981
Cauce	1	18 00	0 32 0 80	0 40	•	5 760	5 760
Total		-	_	_	m³	_	11 090
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.		,					
\a	2	. 2 00	0.32 + 0.28	0 16	m³	0 192	
Cuneta b	2	2 00	1 08 0.50+0.40	0 16	•	0 691	
$\begin{pmatrix} c \\ d \end{pmatrix}$	2	2 00 2 00	0 85	0 16 0 16	,	0 288 0 544	1 715
/a ₂	1	1 44	0.32+0.28	0 10	,	0 569	
Idem b ,	1	1 44	1 08	0 16	,	0 249	
(c,	1	1 44	$\frac{0.35+0.28}{2}$	0 16	•	0 073	0 391
Pozo α β Fondo del canal γ	1 2 1	0 80 0 80 0 75	1 44 0 32 0 80	0 32 0 32 0 16	•	0 369 0 163 0 096	
Fondo del canal γ H	1	0 80	1.00 + 0.80	0 16	•	0 030	
м	1	0.80+1.65	0 43	0 16	•	0 084	
<i>I</i>	1	$\frac{2.30+1.65}{2}$	0 32	0 32	,	0 202	1 029
Muros A	2	1 44	0 32	0 64		0 589	
"BC	2	$\frac{1.57+1.20}{2}$	0 32	0 53	,	0 470	
" <i>K</i>	2	1.20+0.80	0 32	0 40	•	0 256	
· E	2	$\frac{1.00+0.90}{2}$	0 32	0 72	,	0 438	
" F	2	0.95 + 1.10	0 32	0 72	,	0 472	2 225
Total	-	<u> </u>		_	m ⁸	_	5 360

	e las	Di	IMENSION	ES	METRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
III—Revoque							
Cuneta $\begin{cases} a \\ b \\ c \\ d \end{cases}$	2 2 2 2	2 00 2 00 2 00 2 00	 	0 32 1 08 0 40 0 85	m²	1 28 4 32 1 60 3 40	10 60
Cuneta	1 1 1 1	1 44 1 44 1 44 0 80	••	0 32 1 08 0 40 0 22	» »	0 46 1 56 0 58 0 18	2 78
Pozo	2	0 80 0 80	••	0 32 0 80	>	0 51 0 64	1 15
Fondo de la canaleta	1 1 1	0 80 0 80 0.80+2.30 2	 	0 75 1 00 0 75	» »	0 60 0 80 1 16	2 56
Muros	2 2 2	0 80 0 75 2.00+1.60 2	 	0 32 1 20 0 40	> >	0 51 1 80 1 44	
Superiormente	2 2 2	1 10 1 32 1.70+1.80		0 40 0 32 0 32	,	0 88 0 84 1 12	4 63
Total	2	1.10+0.95 2		0 32	>	0 66	2 62
Alcantarilla de		_	_		m³		24 34
bóbeda Luz 2,00Hectómetro 627,02 - I — Escavacion para							
cimientos							
Estribos	2 4 4	15 76 1 10 0 15	1 30 1 70 0 20	1 00 1 00 1 00	>	40 98 7 48	48 52
Muros de ala	4	3 72	1.20+0.77	1 00		0 06	20 02
Dados	4 4	0 60 1 00 1 00	0 77 0 16 0 24	1 00 1 00 1 00 1 00	>	1 85 0 64 0 96	
m	4	$\frac{1.10+0.80}{2}$	0 32	1 00	1	1 22	19 33
Total		_	_	_	m³	-	67 85

	de ma	I	IMENSIONE:	S	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NIMERO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos-Estribos	2	15 76	1 30	0 90	m³	36 88	
	4	1 10 0 15	$\begin{array}{c c} 1 & 70 \\ 0 & 20 \end{array}$	0 90	,	6 73	43 66
Muros de ala	4	3 72	1.20 + 0.77	0 90		13 19	
Dados	4	0 60	0 77	0 90	,	1 66	
Refuerzos	4	1 00 1 00	0 16 0 24	0 90	•	0 58 0 86	
	4	1.10+0.80	0 32	0 90		1 09	17 38
Elevacion— Estribos	2	2 15 96	1 10	1 20	,	42 13	
Tímpanos	2	15 96	$\frac{0.85+1.50}{2}$	2 10	,	78 76	
A deducir	1	15 96	$\frac{\pi}{2}$ 1 50	1 50	,	56 41	64 48
Muros de cabeza	2 2	5 00	0 90	2 90	,	26 10	
A deducir	- 1	0 90	2 00	1 20	*	4 32	1. 10
,	2	0 90	$\frac{\pi}{2}$ 1 50	1 50	*	$\frac{6\ 36}{}$	15 42
Muros de ala	4	$3.92 \frac{1}{2} \left(\frac{1.00+0}{2} \right)$	$\frac{.42}{}$ ×2 90+ $\frac{0.42}{}$	$\frac{2+0.51}{2}$ × 0.35)	>	16 97	
Dados	4	$0 \ 35 \ \frac{1}{2}$	(0.42×0.50+	0.51×0.50)	•	0 33	ı
Refuerzos	4	1 00 1 00	0 08	1 15	>	0 37	
	4	1 00	0 08 0 16	$\begin{array}{c} 0 \ 62 \\ 1 \ 67 \end{array}$	>	0 20 1 07	
	4	1 00	0 08	1 15	»	0 37	
•• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	4	$\frac{1.26+1.13}{2}$	0 16	2 20	•	1 68	
	4	1,13+1.00	0 16	1 67		1 14	22 13
Total	-	_	_		m³	_	163 07
III—Albañileria de la- drillo en mescla hi- dráulica.							
Coronamientos	4	5 60	0 35	0 10	m³	0 78	
	4	0 53 0 50	0 45 0 42	0 12 0 08	3	0 11 0 07	
10	4	0 50	0 42	0 05	,	0 02	
Frentes	2	4 20	0 35	0 15	,	0 44	1 42
Capa sobre la bóveda,	1	15 96	4 40	0 05	,	3 51	3 51
Total		_					
1 OLEI		JI		_	m ^s	-	4 93

	las		DIMENSIO	NES	TRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las part-s iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulida para bóve- da.							
	1	17 76	$\frac{\pi}{2}$ 1 50	1 50	m ⁸	62 77	
A deducir	1	17 76	$\frac{\pi}{2}$ 1 00	1 00	•	27 90	34 87
Total	-	· –	_	-	m³	_	34 87
V—Revoque hidráuli- co para la toma de las juntas.				,	•		
Frente	2	$\frac{\pi}{2}$ 1 32		1 32	m³	5 47	
A deducir	2	$\frac{\pi}{2}$ 1 00		1 00	•	3 14	2 33
Total	_	_	<u></u>		m²	-	2 33
VI—Revoques							
Estribos	2	17 76	••	1 20	m³	42 62	42 62
Muros de ala	4	2.95 + 0.37	٠.	5 10	,	33 86	
Dados	4	0 60 0.42+0.51		0 37	•	0 89	
	4	0 60		0 35 0 35	,	0 65	35 82
Intrados	1	17 76		π 1 00		55 79	55 79
	-	3.45+2.20		2 85	,	16 10	
Frente A deducir	2 2	2 00		1 20	,	4 80	
	2	$\frac{\pi}{2}$ 1 32)	1 32		5 47	5 83
Total	_		_	_	m²	_	140 06
Alcantarilla de bóveda							
Luz 1.00 Hectometro 643.36							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2 4	14 72 1 51	1 10 0 90	1 00 1 00	m³	32 38 5 44	
he	4	0 15	0 12	1 00	,	0 04	37 86
			2	.			37 86

	de las	I	DIMENSIONE	:s	METRICA		IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de partes igu	Largo	Espesor	Altura	CKIDAD	Parciales	TOTALES
Muros de ala	4	2 74	1.00+0.77	1 00	m ^s	9 70	ł
Dados Refuerzos	4 4	0 77 0 90 1.95+0.70	0 65 0 16 0 32	1 00 1 00 1 00	2	2 00 0 58 2 34	
Total	4	2		-	m³	01	52 43
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.				_			15
Cimientos—Estribos	2	14 72	1 10	0.90	m³	29 15 4 89	
	4	1 51 0 15	$\begin{array}{c c} 0 & 90 \\ 0 & 12 \\ \hline 2 \end{array}$	0 90		0 03	
Muros de ala	4	2 74	1.00+0.77	0 90		8 73	(
Dado	4	0 77	0 65 0 16	0 90	>	1 80	!
Refuerzos	4	$\frac{0.90}{1.95 + 1.70}$	0 16 0 32	0 90	•	0 52 2 10	
Elevacion—Estribos	2	14 92	0 80	1 10		26 26	26 26
l'impanos	2	14 92	$\frac{0.90+0.45}{2}$	1 30	•	26 18	1
A deducir	1	14 92	$\frac{\pi}{2} \times 0.90$	0 90	,	18 98	7 20
Muros de cabeza	2 2	3 62 0 70	0 70 1 00	2 20 1 10		11 15 1 54	
	2	0 70	$\frac{\pi}{2}$ 0 90	0 90		1 78	7 83
Muros de ala	4		$\times 2.20 + \frac{0.42}{}$			7 79	
Dados	4		$\frac{1}{2}$ (0.42×0.55	$+0.51\times0.55$		0 72	;
Refuerzos	4	0 90	0 16	0 85	•	0 49	1
	4	$\frac{2.12+1.85}{2}$	0 32	1 10	•	2 79	`
	4	$\frac{1.25+1.05}{2}$	0 24	0 50	•	0 55	1
	4	$\frac{0.73 + 0.60}{2}$	0 16	0 25	,	0 07	12 41
Total		- 1	_	_	m ^s	-	100 92
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4	4 14 0 60	0 36 0 47	0 10 0 12	m³	0 60 0 14	1

	las	I	DIMENSIO	NES	TRICA	CANTI	DADES
IN DICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Dados	4	0 42 0 4 2	0 55 0 55	0 08 0 05 3		0 74 0 07 0 02	
Frentes	2		0 32	0 15	>	0 27	1 10
Capa sobre la bóveda Total	1	- 14 9 2	2 80 —	0 05	m ^s	2 09	2 09 3 19
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bóve da				:			
Bóveda	1	16 32	$\frac{\pi}{2}$ 0 90	0 90	m ⁸	20 76	
A deducir	1	16 32	$\frac{\pi}{2}$ 0 50	0 50	•	6 41	14 35
Total	_	_	-	_	m ^s	_	14 35
V-Revoque hidráuli- co para la toma de las juntas.							
Frente	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 82		0 82	m²	2 11	. •
▲ deducir	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 50	••	0 50		0 79	1 32
Total	_	-	-	<u>-</u> ···	m³	_	1 32
VI-Revoque							
Estribos	2	16 32	. 	1 10	m³	35 90	35 90
Muros de ala	4	2.15+0.37		3 75	٠	18 90	
Dados	4	0.72 $0.51 + 0.42$		0 37	>	1 07	
66	4	2		0 35 0 35	•	0 65	
*	4	0 72		2		0 50	21 12
Intrados	1		••	π 0 50	•	25 64	25 64
Frentes	2	$\frac{2.05+1.20}{2}$		2 15	>	6 99	
A deducir	2	1 00	••	1 10		2 20	
	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 82	••	0 82	>	2 11	2 68
Total	_	-	-		m³	-	85 34

	las nes	ţr.	IMENSIONE	S	RICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Alcantarilla de							
Luz 1,00 Hectómetro 656.47							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2	14 27	1 00 0 35	1 00 1 00	m³	28 540 1 330	
	4	0 95 0 10	0 08	1 00	,	0 016	29 885
Muros de ala	4	1.25+0.77	2 925	1 00	,	11 817	
nuros de ala	4	0 77	0 60	1 00		1 848	
Refuerzos	4	1 40 0 98+0.88	0 08	1 00	•	0 418	14 500
********	4	0.80 -0.00	0 16	1 00	•	0 595	
Total	-	-	_	-	m³	_	44 59
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2	14 27	1 00	0 90	m³	25 686 1 197	
	4	0 95 0 10	0 35 0 08	0 90	,	0 014	26 89
•••		1.25+0.77	2		,		
Muros de ala	4	2	2 925 0 60	0 90 0 90	,	10 635 1 663	
Dado	4	0 77 1 40	0 08	0 90	•	0 403	
	4	$\frac{0.98+0.88}{2}$	0 16	0 90	•	0 536	13 23
Elevacion—Estribos	2	12 57	0 80	1 30		26 1 4 6	26 14
Fimpanos	2	12 57	0.90 + 0.70	1 30		26 1 4 6	
A deducir	1	12 57	$\frac{\pi}{2}$ 0 90	0 90		15 993	10 15
duros de cabeza	2	3 30	0 75	2 35 1 30	,	11 633 1 950	
A deducir	$egin{matrix} 2 \\ 2 \end{matrix}$	0 75 0 75	$\frac{\pi}{2} = 0.90$	0 90	,	1 909	777
•••••••	1 1		2	l		10 071	
Muros de ala	4	1 ~ ` ` ` ` `	$\frac{0.42}{2}$ × 2.30 + $\frac{0.43}{2}$	-	,	il.	
Oados ···	4		0.42×0.50+		•	0 316	
Refuerzos	4	0 35 0 35	0 08	$\begin{array}{c} 0.92 \\ 1.11 \end{array}$		0 124	
	4	0 35	0 08	1 30	•	0 146	
	4	0 35	0 08	1 49	*	0 167 10 927	84 20

	las nles	D	IME	NSION	ES	MÉTRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	E	spesor	Altura	UNIDAD MÉT	Parciales	TOTALES
Refuerzos	4 4	0 35 0 35 0-35+0-25	5	0 16 0 16 0 16	1 87	•	10 927 0 376 0 419 0 791	84 207 12 513
Total	4	2		_	_	m³	-	96 720
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.								
Coronamientos — Muros ala Dados	4 4 4	4 17 0 79 0 49	2	0 36 0 36 0 45 0 45	0 12 0 08 0 08	>	0 600 0 124 0 060 0 013	
Frente	2	2 90)	0 32	0 15	,	0 278	1 075
Capa sobre la bóveda	1	12 57	7	2 70	0 05	•	1 697	1 697
Total	_	<u> </u>		_	_	m ^s	_	2 772
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bóve- da.								
Bóveda	1	14 07	$\frac{\pi}{2}$	0 90	0 90	m³	17 902	
A deducir	1	14 07	$\frac{\pi}{2}$	0 50	0 50	•	5 525	12 377
Total	-			_	-	m³	_	12 377
V—Revoque hidráulí- co para la toma de las juntas.								
Frente	2	$\frac{\pi}{2} \left(\frac{\pi}{0.85} \right)$	2 2 —	$\overline{0.50}^2$)	m²	1 33	1 33
Total		_		_	_	>	_	1 33
VI-Revoques		-4.0			1 200		00.50	36 58
Estribos	2	14 07 2.35+0.3		••		m²	36 58	00 00
Muros de ala	4	0 6	1	••	3 90		21 22 0 96	
Dados	4	0.42 + 0.5		••	0 34	1	0 63	
	4	0 6	5	••	0 34	1	0 88	23 69
lntrados	1	14 07	7	••	π×0 50		22 10	22 10
								82 37

	ales	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD KET	Parciales	TOTALES
Muros de cabeza	2	2.40+1.12	••	2 30	m²	8 10	82 37
A deducir	2 2	π 0.00	••	1 30	>	2 60	
(Potal	2	$\frac{\pi}{2} 0 82$	••	0 82	3	2 11	3 39
Total Alcantarilla ablerta			_	_	m²		85 76
Luz 1m00. Hectómetro 670.56							
I — Escavacion para cimientos					. !		
Estribos	2	4 30	0 90	1 00	m³	7 740	7 740
Muros de ala Refuerzos	4	1 985 0 64	0 68 0 08	1 00 1 00	>	5 399 0 205	
"	4	1.00+0.90	0 16	1 00		0 608	6 212
Total	-	_		_	m³	_	13 952
ll—Albañileria^de la- drillo en mezola or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2	4 30	0 90	0 90	m³	6 966	6 966
Muros de ala	4	1 985	0 68	0 90		4 859	
	4	0 64 1.00+0.90	0 08 0 16	0 90 0 90	>	0 184	5 590
Elevacion—Estribos	2	2 4 20	0 70	0 87	,	5 116	
	2 4	4 20 0 75	0 35 0 35	0 12 0 12	>	0 353	
6. 6	4	1 05 0 45	0 40	0 15		0 126 0 252	r 055
" Mures de ala			0 40	0 15 1.29+0.34	,	0 108	5 955
" Muras de ala Dados	4	1 535 0 40	0 42 0 42	2	,	2 102	
Refuerzos	4	0 32	0 08		>	0 228 0 097	
	4	0 32 0 32	0 08 0 16	1 11 1 27	» »	0 114	
	4	0.32 + 0.21	0 16	1 43	•	0 293	
66	4	2	0 16 0 08	1 59	•	0 270	
•••••	4	0 05	2	1 59	,	0 013	3 377
Total	-	-	_		•		21 888

	las ales		DIMENSIO	NES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las part s ignales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Îll – Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica							
Coronamientos	4 4 4	2 218 0 59 0 35	0 35 0 35 0 42	0 08 0 10 0 08 0 05	•	0 248 0 083 0 047	
Estribo	3 4 4	0 35 0 45 0 35	0 42 0 45 0 35	0 10 0 08		0 010 0 081 0 039	0 38
	4		0 35	$\frac{0.05}{3}$	•	0 008	0 128
Capa sobre estribos	4	0 60	0 40	0 15	,	0 114	0 144
Total	-	-	-	_	m³	-	0 660
IV—Revoques							
Estribos Lateral	2 4 4 4 4	4 20 0 75 1 05 0 45 0 40		0 87 0 12 0 15 0 15 0 15	m³	7 31 0 36 0 63 0 27 0 24	8 81
Muros de ala	4	4 02	••	1.29+0.34	•	13 11	
Dados	4 4 4	0 52 0 42 0 52	••	0 34 0 34 0 34	>	0 71 0 57	
m-4-1	*	0 52	••	2	•	0 35	14 74
V-Maderas y flerro para tramo		_			m³		23 55
Maderas—Soleras Vigas Travesaños	2 2 2	2 70 2 00 1 54	0 30 0 30 0 20	0 12 0 30 0 30	m³	0 794 0 360	
Total		_	_	-	m ^s	0 185	0 739
Fierros—Tirantes Tuercas Tornillos en los estribos, comprendidas las bar-	4 8	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 098	kg.	40 79	
ras T	4	0 80 0 06	0 015 0 06	0 015 0 018	,	5 59 2 01	7 60
Total		_		_	kg.	_	52 42

	de las	1	DIMENSIO	NES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes ign	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Canaleta Luz 0.80 Hectómetro 674-67-00							
I—Escavacion para cimientos y cauce							
Por 2000 de la	2	2 00	$\frac{0.32+0.28}{2}$	0 16	m³	0 384	
longitud b	2	2 00	1 08	0 16		0 691	
Cuneta á ambos lados c	2	2 00	$\frac{0.50+0.40}{2}$	υ 16	>	0 288	
de la canaleta d	2	2 00	() 85	0 16	•	0 544	1 907
Frente (a,	1	1 44	0.32+0.28	0 16	,	0 069	
ldem á la b,	1	1 44	1 08	0 16		0 249	
canaleta c,	1	1 44	0.40+0.28	0 16		0 078	0 396
Pozo A Canaleta B	1	1 44 1 44	1 44 1 20	0 64 2 45		1 327 4 234	5 561
Cimient.de los muros C	2	2 37	0 32	$\frac{2}{2}\frac{29}{2}$		1 737	
A deducir \dots D ,	2 2	0 75 0 75	0 32	1 42 0 71	,	0 682 0 341	0 714
Cimient. de los muros 🏽 🗷	2	0.90 + 1.00	0 32	0 32		0 195	
" F	2	0.95 + 1.10	0.70 + 0.32	0 32	•	0 341	
" fondo del canal. H	1	0.80+0.95	0 80	0 16	>	0 112	1
м	1	1.65+0.80	0 43	0 16		0 084	
" I	1	1.65 + 2.30	0 32	0 32	>	0 202	0 934
Cauce	1	7 80	0 80	0 40	>	2 496	2 496
Total	_	_	_		m³	_	12 008
II—Alb'ria de ladrillo en mezcla ordinaria.							
Por 2 ^m 00 de / a	2	2 00	$\frac{0.32+0.28}{2}$	0 16	m³	0 384	
Cuneta longitud b.	2	2 00	1 08	0 16	>	0 691	
já ambos lados) c	2	2 00	$\frac{0.50+0.40}{2}$			0 288	
de la canaleta d	2	2 00	0 85	0 16	•	0 544	1 907
(Frente (a,	1	1 44	$\frac{0.32+0.28}{2}$			0 069	
Cuneta $\begin{pmatrix} & \text{fin} & & b, \\ & & \text{Canaleta} & c, \end{pmatrix}$	1	1 44	$\begin{array}{c} 1 & 08 \\ \underline{0.40 + 0.28} \\ 2 \end{array}$	0 16		0 249	
Canaleta c,	1	1 44	0.40+0.28	0 16	>	0 078	0 396 2 303

•	las nles	DI	MENSION	ES	rnica	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉTRICA	Parciales	TOTALES
Pozo β	1 2	0 80 0 80	1 44 0 32	0 32 0 32	m³	0 369 0 164	2 303
Fondo del canal Y	1	3 47	0 80 0.80+0.95	0 16	,	0 444	
H	1	0 80 2.30+1.65	0 32	0 16 0 32	,	0 112	
M	1	1.65+0.80	0 43	0 16	,	0 084	1 375
Muros A	2	1 44	0 32	0 64	,	0 590	0 590
"		$\frac{3.57+1.20}{2}$	0 32	2 45		3 740	
$egin{array}{lll} egin{arra$	2 2	0 75 0 75	0 32 0 32	1 42 0 71	>	0 682 0 341	2 717
" <i>K</i>	2	1.20+0.80	0 32	0 40		0 256	
· <i>E</i>	2	1.00 + 0.90	0 32	0 72	•	0 438	
" F	2	1.10 + 0.95	0 32	0 72		0 472	1 166
Total	_	_	` -	_	ms		8 151
IIIRevoque						-	
Cuneta $\begin{pmatrix} a \\ b \\ c \\ d \end{pmatrix}$	2 2 2 2	2 00 2 00 2 00 2 00 2 00	••	0 32 0 08 0 40 0 85	m² 	1 28 4 32 1 60 3 40	10 60
Idem	1 1	1 44 1 44 1 44 0 80	 ::	0 32 1 08 0 40 0 22	> •	0 46 1 56 0 58 0 18	2 78
Pozo	2	0 80 0 80	••	0 32 0 80	>	0 51 0 64	1 15
Fondo de la canaleta	1	0 80 1 00		3 47 0 80	>	2 78 0 80	
	1 1	1.00+2.30	••	0 75	>	1 24	4 82
Muros	2	0 80 1 00	•	0 32 2 45	,	0 51 4 90	
	2	$\frac{1.60+2.00}{2}$		0 40		0 72	
	2	1 10	••	0 40	,	0 88	7 01
Superiormente	2	4 05 1.60+1.50	••	0 32 0 32	*	2 59 0 99	
	2	1.10+0.95	••	. 0 32	i	0 66	4 24
Total	2	2			m²		30 60
			1			1	بحسيت

	las ales	D	IMENSION	ES	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	nummo delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Canaleta de desa- guüe							
Luz 0m80 Hectometre 682.89.00							
I—Escavacion para cimientos			_				
$\int Por 2^{m}oo de \int a$	2	2 00	0.32+0.28	0 16	m³	0 384	
\ longitud \b	2	2 00	1 08	0 16	•	0 691	
Cuneta á ambos lados c	2	2 00	0.40+0.50 2	0 16	•	0 288	
de la canaleta d	2	2 00	0 85	0 16	,	0 544	1 907
Frente (a,	1	1 44	0.32+0.28	0 16	•	0 069	1
Idem, ála b ,	1	1 44	1 08 0.40+0.28	0 16	•	0 249	0.004
(Canaleta (c,	1	1 44	2	0 16	•	0 078	0 396
Pozo A Canaleta B	1 1	1 44 1 44	1 44 1 20	0 64 1 06	•	;1 327 1 832	3 159
Cimientos de muros C	2	0 92	0 32	0_90 _2	•	0 265	0 265
E	2	$\frac{1.00+0.90}{2}$	0 32	0 32	,	0 195	
F	2		$\frac{0.72+0.32}{2}$	0 32	,	0 341	
" Fondo del canal H	1	0.95 + 0.80	0 16	0 80	•	0 112	
" " M	1	1.65+0.80	0 43	0 16	•	0 084	
" I	1	$\frac{2.30+1.65}{2}$	0 32	0 32	v	0 202	0 934
Total	_	_		_	m³	-	6 661
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
(a	2	2 00	0.32 + 0.28	0 16	m³	0 384	
Cuneta	2	2 00	1 08	0 16	,	0 691	
cutera	2	2 00	0.50+0.40	0 16	•	0 288	
(d	2	2 00		0 16	•	0 544	1 907
Cuneta	1	1 44	0.32 + 0.28	0 16	,	0 069	
b,	1	1 44	$\frac{0.40 + 0.28}{2}$	0 16	*	0 249	0.206
(c,	1	1 44	2	0 16		0 078	$\frac{0\ 396}{2\ 303}$

	las inles	D	IMENSION	ES	rRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Pozo a	1 2	1 44 0 80	0 80 0 32	0 32 0 32	m³	0 396 0 164	2 303
Fondo del canal Y	1	1 52	0 80 0.80+0 95	0 16		0 195	
н	1	0 80 2.30+1.65	2	0 16	× ×	0 112	
I	1	1.65+0.80	0 32	0 32	,	0 202	
" " M	1	2	0 43	0 16	•	0 084	1 153
Muros A	2	1 44	0 32	0 64	,	0 590	
BC	2	$\frac{2.12+1.20}{2}$	0 32	1 06	>	1 126	
" K	2	$\frac{1.20+0.80}{2}$	0 32	0 40		0 256	
" E	2	1.00+0.90	0 32	0 73	,	0 438	
F	2	1.10 + 0.95	0 32	0 72	,	0 472	2 882
Total		2	0 02	_	m³		6 338
III—Revoque			••				0 000
- / a	2	2 00		0 32	m³	1 28	
Cuneta	2 2 2	2 00		1 08	•	4 32	
$\begin{pmatrix} c \\ d \end{pmatrix}$	2	2 00 2 00		0 40 0 85	3	1 60 3 40	10 60
, a,	1	1 44		0 32	»	0 52	
Cuneta b ,	1	1 44 1 44	••	1 08 0 4 0	>	1 77 0 66	
Idem	ī	0 80		0 22		0 18	3 13
Pozo	2	0 80		0 32	د ا	0 51	
•••••••••••••••••	1	0 80	••	0 80	>	0 64	1 15
Fondo de la canaleta	1	0 80 1 00	••	1 52 0 80		1 22 0 80	
	1	2.30+0.80		0 75	,	1 16	3 18
Muros	2	0 80		0 32		0 51	
(1	2	1 00	:.	1 06		2 12	
	2	$\frac{160+2,00}{2}$		0 40	i i	0 72	
**********	2	1 10	••	0 40	>	0 88	4 23
Superiormente	2	2 10		0 32		1 34	
	2	$\frac{1.60+1.50}{2}$		0 32	>	0 99	
	2	$\frac{1.10 + 0.95}{2}$		0 32	>	0 66	2 99
Total	-		-		m³		25 28

	las inles	ĮD	IMENSIONE	3	TRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALRS
Alcantarilla de bóveda							
Luz 2.00-Hectómetro 688.87							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2 4	10 10 0 90	1 20 0 26	1 00 1 00	m³	24 240 0 936	
	4	0 15	$\frac{0\ 12}{2}$	1 00	•	0 036	25 212
Muros de ala	4	$\frac{1.25+0.77}{2}$	3 88	1 00		15 675	
Dados	4	0 77	0 62	1 00	•	1 910	
Refuerzos	4	$\frac{3.45+3.36}{2}$	0 15	1 00	*	2 043	19 628
Total	-	_	_	_	m³	-	44 840
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos-Estribos	2	10 10	1 20	0 90 0 90	m ⁸	21 816 0 842	
a	4	0 90 0 15	0 26 0 12	0 90	,	0 032	22 690
	4		2			0 1,02	
Muros de ala	4	$\frac{1.25+0.77}{2}$	3 88	9 9 0	>	14 108	
Dados	4	0 77 3.45+3.36	0 62	0 90	>	1 719	17 666
Refuerzos	4	2	0 15	0 90	,	1 839	
Elevacion-Estribos	2	8 50	1 00 1.50+0.95	1 30	•	22 100	22 100
Timpanos	2	8 50	2	2 00	•	41 650	
A deducir	1	8 50	$\frac{\pi}{2}$ 1 50	1 50	*	30 042	11 608
Muros de cabeza	2	4 52	0 70	2 95	>	18 668	
A deducir	2	0 70 0 70	$\frac{2}{\pi} \frac{00}{1}$	1 30 1 50	,	3 640 4 948	10 080
, , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	17		-				10 000
Muros de ala	4	$3.98\frac{1}{2}\left(\frac{1.00+0}{2}\right)$.42×3.00+0.4	$\frac{2+0.51}{2} \times 0.35$	>	18 250	
Dadoq	4).51×0.52+		>	0 339	
Refuerzos	4	0 50	0 15	1 05	»	0 315 0 399	
	4	0 50 0 50	0 15 0 15	1 33 1 60	,	0 480	
** ,,,.,	4	0 50	0 15	1 88	>	0 564	!
						20 347	84 144

	las	DI	MENSIONE	S	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Refuerzos	4 4	$\begin{array}{c} 0 & 50 \\ 0 & 50 \\ 0.58 + 0.50 \\ \hline 2 \end{array}$	0 15 0 15 0 15	2 15 2 43 2 70	•	20 347 0 645 0 729 0 875	84 144 22 596 106 740
Total III—Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica.		_		_	m³		100 740
Coronamientos	4 4 4	5 57 0 72 0 42 0 42 4 08	0 35 0 35 0 45 0 45 0 32	0 08 0 10 0 08 0 05 3 0 18	>	0 624 0 101 0 060 0 013 0 470	1 268
Capa sobre la bóveda Total]	8 50	4 20	0 05		1 785	1 785 3 053
lV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bóveda.							
	1	9 90	$\frac{\pi}{2}$ 1 50	1 50	m ⁸	34 990	
A deducir Total	1 _	9 90	$\frac{\pi}{2}$ 1 00	1 00 —	m ⁸	15 551 —	19 439 19 439
V—Revoque hidráuli- co para la toma de las juntas.							
Frente Total	2	$\begin{bmatrix} \frac{\pi}{2} \left(\frac{2}{132} \right) \\ - \end{bmatrix}$	$-\frac{1.00}{-}^{2}$		m² m²	2 332	$\frac{2\ 332}{2\ 332}$
lV—Revoques							
Estribos	2 4	9 90 3 00+0.38		1 3 0 5 18	1	25 74	25 74
Dados	4	0 68 0.51+0.42		0 38 0 35	,	35 02 1 03 0 65	
Intrados	1	0 68 9 90 3.30+2.16		0 35 π× 1 00	v	0 95	37 65 31 10
Muros de cabeza A deducir	2 2 2	2 00		2 95 1 30	,	16 11 5 20	04.45
Total	_	$\frac{\pi}{2}$ 1 00	-	1 00	m³	3 14	24 45 118 94

	las sle	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DK LAS OBRAS	NUMBRO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	C'NIDAD MET	Parciales	TOTALES
Alcantarilla abierta							
uz 1.00 Hec'metro 708,65.00							
— Escavacion para cimientos							
Estribos	2	4 30 0 12	0 85 0 08	1 00 1 00	m³	7 310 0 019	7 329
luros de ala	4	2 135 0 75	0 68 0 16	1 00 1 00	,	5 807 0 480	
	4	$\frac{0.88 + 0.65}{2}$	0 24	1 00	,	0 734	7 021
Total		_		_	m³		14 350
[—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2 4	4 30 0 12	0 85 0 08 2	0 90 0 90	m³ •	6 579 0 017	6 596
" Muros de ala Refuerzos	4 4	2 135 0 75 C.88+0.65	0 68 0 16 0 24	0 90 0 90	,	5 226 0 432 0 661	6 319
Elevacion—Estribos	2 2 4 4 4	4 20 4 20 0 75 1 05 0 45	0 65 0 35 0 30 0 40 0 40	0 97 0 12 0 12 0 15 0 15		5 296 0 353 0 108 0 252 0 108	6 117
" Muros de ala	4	1 56	0 42	1.39+0.35	•	2 280	
" Dado	4	0 525	0 42	0 35		0 309	
Refuerzos	4	0 75 0.86+0.75	0 16	0 55	•	0 264	
** ********	4	2	0 16	0 97	>	0 500	
Total	4	$\frac{075.+0.65}{2}$	0 08	0 60	*	0 134	3 487
II—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.		_	-	_	m ^s		22 519
Coronamientos	4 4	0 575	0 35 0 45 6 45	0 10 0 12 0 12	m³ ,	0 321 0 124 0 097	

	ınles	Γ	IMENSIO	NES	TRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UKIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Coronamientos Capa sobre los estribos Total	4 4 4 4 4	0 35 0 35 0 42 0 42 0 60	0 35 0 35 0 475 0 475 0 40	0 08 0 05 3 0 08 0 05 3 0 15	>	0 542 0 039 0 008 0 064 0 013 0 144	0 666 0 144 0 810
lV—Revoques							
Estribos	2 4 4 4 4 4 4	4 20 0 75 1 95 0 45 0 40 2 04 0 69 0 69		0 97 0 12 0 15 0 15 0 15 0 35 0 35 0 35 0 35	3	0 36 0 63 0 27 0 24 7 10 0 97 0 59 0 48	9 65 9 14 18 79
V-Maderas y flerros para tramo							
Maderas—Soleras Vigas Travesafios, Total	2 2 2		0 30	0 30) >	0 360 0 185	0 739
Fierros — Tirantes Tuercas Tornillos en los estribos		2 10 0 06			kg	40 79	
comprendido las barras T Tuercas Total	4				kg	2 01	7 6 52 4

	de Ins igunles	DI	MENSIONE	es	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
PUENTE Luz 10m22 Hect'tro. 761-11-00							
- I—Escavacion para cimientos						3	
Estribo San Luis	1 2 2	6 50 0 10 2 57	$\begin{array}{c} 1 & 20 \\ 0 & 08 \\ \hline 2 \\ 0 & 68 \end{array}$	1 10 1 10 1 10	m³ ,	8 580 0 009 3 845	
Refuerzos	2 2	0 96 1,06+1.36	0 16 0 32	1 10 1 10		0 338 0 852	13 624
Estribo " V. La Paz Murós ala	1 2 2		1 20 0 08 2 0 68	1 10 1 10 1 10	,	8 580 0 009 4 338	
Refuerzos	2 2	$\frac{1.06 + 1.36}{2}$	0 16 0 32	1 10		0 338	14 117 27 741
Total II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							21 171
Estribo C'tos. Estribos.	2	0 10	$\begin{array}{c} 1 & 20 \\ 0 & 08 \\ \hline 2 \\ 0 & 69 \end{array}$	1 00 1 00 1 00	mª	7 800 0 008 3 495	
Refuerzos	2 2 2	$ \begin{array}{r} 2 57 \\ 0 96 \\ \underline{1.06 + 1.36} \\ 2 \end{array} $	0 68 0 16 0 32	1 00	•	0 307 0 774	12 384
Estribo " V. La Paz.	1 2 2	0 10	1 20 0 08 2 0 68	1 00 1 00 1 00	>	7 800 0 008 3 944	
Refuerzos	2 2	$ \begin{array}{r} 2 & 30 \\ 0 & 96 \\ \hline 1.06 + 1.36 \\ \hline 2 \end{array} $	0 16 0 32	1 00 1 00	>	0 307 0 774	12 833
Estribo San Luis. Pilar	1 1 2 2	6 40 6 40 0 50 0 50	1 00 0 32 0 68 0 50	0 9 6 0 52 0 70 0 19	> > >	6 144 1 065 0 476 0 095	
Muros ala Dados	2 2	2 07 0 4 5	0 42 0 42	1.66+0.35 2 0 35	>	1 747 0 132 9 659	25 217

	las	D	IMENSION	ES	TRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Estribo San Luis	2 2 2 2 2 2 2 2 2	0 32 0 32 0 32 0 32 0 32 0 32 0 35+0.15	0 16 0 16 0 16 0 32 0 32 0 32	0 70 0 84 0 98 1 12 1 26 1 40 1 54	m ^s	9 659 0 072 0 086 0 100 0 229 0 258 0 287 0 246	25 217 10 937
Estribos Pilar Pilar Muros ala Dados Refuerzos " " " " " " " " " " " " " " " " "	111222222222222222222222222222222222222	6 40 6 40 0 50 0 50 2 40 0 32 0 32 0 32 0 32 0 32 0 32 0 32 0 3	1 00 0 32 0 68 0 50 0 42 0 16 0 16 0 32 0 32 0 32	1 18 0 52 0 70 0 19 1.88+0.35 2 0 35 0 92 1 06 1 20 1 34 1 48 1 62 1 76))))))) m ⁸	7 552 1 065 0 476 0 095 2 248 0 132 0 094 0 109 0 123 0 274 0 303 0 332 0 282	13 085 49 239
Estribo Vi- lla La Paz. Estribos	2 2 2 2 2 2 2 2 4 4	3 003 0 65 0 42 0 42 3 49 0 65 0 42 0 42 0 55 0 55	0 36 0 36 0 40 0 40 0 36 0 36 0 40 0 40 0 55 0 55	0 10 0 10 0 08 0 05 3 0 10 0 10 0 08 0 05 3 0 12 0 08	3 3 3 3 3	0 216 0 047 0 027 0 006 0 251 0 047 0 027 0 006 0 145 0 097	0 296 0 331
Capa sobre el estribo Total	4 4 2 —	0 50 0 50 4 20 —	0 50 0 50 0 32	0 06 0 04 3 0 15	» m ^s	0 060 0 013 0 403	0 315 0 403 1 345

	a las	DI	MENSION	ES	TRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igusles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉTRICA	Parciales	TOTALES
IV—Revoques							
Estribos San Luis Muros de ala Dados	1 2 1 2 2 2 2	6 40 0 50 5 40 2 702 0 59 0 42		0 96 0 70 0 52 1.66+0.35 2 0 35 0 35	m ²	6 14 0 70 2 81 5 43 0 41 0 29	15 78
Estribo Villa La Paz.	1 2 1 2 2	6 40 0 50 5 40 3 133 0 59	••	$ \begin{array}{c} 1 & 18 \\ 0 & 70 \\ 0 & 52 \\ 1.88 + 0.35 \\ \hline 2 \\ 0 & 35 \end{array} $	> .	7 55 0 70 2 81 6 99 0 41	
Pilarcitos	2 16	0 42 0 50	••	0 35 0 19	>	0 29	18 75 1 52
Total		_	_	_	m²	_	36 05
V—Madaras y flerro para tramo							
Maderas-Durmientes	17	2 80	0 24	0 13	m³	1 485	1 485
Total		_		_	m ⁸	_	1 485
Fierros — Tramo. Peso aproximado	• •		••		kg	9635 00	3635 00
Total	_	-	_	_	kg.	–	3635 00
PUENTE							
Luz 10m22 Hectómetro 791-98							
Estribo (Muro de ala Refuerzos	1 2 2 2	$ \begin{array}{ c c c c c } \hline 6 & 30 \\ 2 & 168 \\ \hline 1.20 + 1 & 10 \\ \hline 2 \\ 0 & 16 \end{array} $	$ \begin{array}{ccc} 1 & 05 \\ 0 & 68 \\ 0 & 18 \\ \underline{0 & 20} \\ 2 \end{array} $	1 20	m ^s	7 938 3 538 0 497 0 038	12 011
Estribo V. La Paz.	1 2 2 2	$ \begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	1 05 0 68 0 18 0 20 2	1 215 1 215 1 215 1 215	,	8 037 3 543 0 503 0 039	12 122
Total	-	-		-	m³		24 133

		a las		DIMENSIO	NES	TRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS	OBRAS	NUMERO de las partes ignales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
ll—Albañileria drillo en mez dinaria.								
	Estribos ala	1 2	6 30 2 168 1.20+1.10	0 68	0 90	,	5 954 2 654	
("	••••	2 2	0 16	0 20	0 90 0 90		0 373 0 029	9 010
Estribo Muros	o ala	1 2	6 30 2 144	0 68	0 90 0 90		5 954 2 624	
V. La Paz.	• • •	2 2	$\begin{array}{ c c c c c c c c c c c c c c c c c c c$	0 20	0 90 0 90	,	0 373 0 029	8 980
Elevacion— Estri	bos	2 2 4 4	6 20 6 20 1 675 0 50	0 85 0 35 0 35	0 937 0 525 0 25 0 675		9 876 2 279 0 586 0 608	
	r	4	0 45	0 45	0 18	,	$0 146 \\ \hline 13 495$	
A deducir capa.	de ala	2 2	6 20 1 618		0 15 1 612+0.55		0 651	12 844
Fetribo 1		2	0 42	0 50	2 0 55		1 469 0 231	
Refue	rzos	2	1.25+1.10	0 18	$\frac{1.312+0.50}{2}$,	0 383	2 093
Estribo Dada	de ala	2	1 594		1.612+0.565	•	1 457	
V. La Paz.	rzos	2 2	$\begin{array}{c c} 0 & 42 \\ 1.25 + 1.10 \end{array}$		$\begin{array}{c} 0 & 565 \\ 1.312 + 0.50 \end{array}$,	0 237	2 077
`		_	2	_	2	m³	_	34 994
III—Albañileria drillo en mez dráulica.								
Estribos		4	0 50 0 50		0 10 0 08		0 100 0 080	
		4	0 45 0 45	0 45	0 03 0 03	>	0 024	0 212
/ Muros	de ala		2 364		0 08	,	0 132	0 212
San Luis Dados		2 2 2	0 72 0 42	0 35	0 10 0 08		0 050 0 024	
("		2	0 42	1	$\frac{0.05}{3}$,	0 004	0 210
	. 1	ı	l	1 1	•			0 422

	las	DI	MENSION	ES	KETRICA	CANT	IDADES
. INDICACION DE LAS OBRA	NUMERO delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD KET	Parciales	TOTALES
La Paz Muros de al. Dados " " " Capa sobre los estribo Total III—Revoque	2 2 2 2	2 33 0 72 0 42 0 42 6 20	0 35 0 35 0 32 0 32 0 35	0 08 0 10 0 08 0 05 3 0 15	m ⁸	0 130 0 050 0 024 0 004 0 651	0 422 0 208 0 651 1 281
Estribo San Luis Estribo San Luis Muros de ala Dado " " " Lateral Pilarcitos Muros de ala Dado " " " " " Total Total	2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2 2	6 20 5 10 1 125 0 45 0 50 0 45 2 112 0 65 0 42 0 65 1 125 0 45 0 45 0 45 0 45 0 45 0 45 0 45 0 4		0 737 0 375 0 25 0 675 0 675 0 18 1.412+0.35 2 0 35 0 35 2 0 722 0 375 0 25 0 675 0 675 0 675 0 18 1.412+0.35 2 0 35 2 0 35	m³	4 57 1 91 0 56 0 61 0 68 0 65 3 72 0 46 0 29 0 23 4 48 1 91 0 56 0 65 3 67 0 46 0 29 0 23	13 68 13 54 27 22
V-Maderas y flerro para tramo		9.00	0.04	0.19	3	1 485	1 485
Maderas - Durmientes Total Fierros - Tramo - Pe aproximado	_	2 80 	0 24 — 	0 13 	m³ kg.	_	1 485 9635 00
. Total	• -	_	-	-	kg.	_	9635 00

	a les	DI	MENSIONE	ES	RICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	CNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
PUENTE							
Luz 21 m45. Hect'tro. 801-14-00					1		
I—Escavacion para cimientos							
/Estribo	1	7 00	1 40	1 30		12 740	
Estribo Muros de vuelta	2 2	0 70 3 20	0 13 1 33	1 30 1 30	,	0 237 11 066	
San Luis	2	0 60	0 20	1 30	,	0 312	
Ochavas	2	0 25	$\frac{0}{2}$	1 30	•	0 081	24 436
Estribo	1	7 00	1 40	1 35	•	13 230	
Estribo Muros de vuelta	2 2	0 70 3 60	0 16 1 36	1 35 1 35	•	0 302 13 219	
V. La Paz.	2	0 60	0 20	1 35		0 324	
Ochavas	2	0 25	$\frac{0}{2}$	1 35	,	0 084	27 159
Pila	1	-5 40	1 60	1 30		11 232	
•	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 80	0 80	1 30		2 614	13 846
Total	l –ì	i ~			m³	-	65 441
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.							
C'tos. Estribo.	1	7 00	1 40	0 80	m³	7 840	
	1	6 60	1 20	0 40	>	3 168	
	2 2 2 2 2	0 70 0 50	0 13 0 13	0 80 0 40	•	0 146	
Estribo Muros de vuelta	2	3 20	1 33	0 80	,	6 810	
San Luis.	2	3 20 0 60	0 93 0 60	0 40	,	2 381 0 192	
,	2	1.00+0.60	0 40	0 80 0 40	,	0 256	
. Ochavas	2	0 25	0 25	0 80		0 050	
44	2	0 40	$\frac{0}{2}$	0 40		0 064	20 959
7		7 00		0.01		7 040	
Estribo	1 1	7 00 6 60	1 40 1 20	0 80 0 40		7 840 3 168	
"	2	0 70	0 16	0 80	•	0 179	
"	2	0 50 3 60	0 16 1 36	0 40	,	0 064 7 834	
Estribo Muros de vuelta	2	3 60	0 96	0 80 0 40	,	7 834 2 765	
V. La Paz.	2	0 60	0 20	0 80	>	0 192	
""	2	$\frac{1.00+0.60}{2}$	0 40	0 40	•	0 256	
Ochavas	2	0 25	$\frac{0}{2}$	0 80	>	0 050	
	2	0 40	0 40	0 40	>	0 064	22 412
•	1 1	ļ .	- 1		ı		43 371

÷		las iales	DI	MENSION	ES	NETRICA	CANT	IDADES
INDICACION	DE LAS OBRAS	Numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Pila		1	5 40 5 40	1 60 1 20	0 80 0 40	m³	6 912 2 592	43 371
»	•••••	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 80	0 80	0 80		1 608	
•	• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	2	π 0 60	0 60	0 40	,	0 452	11 564
	Elev. Estrivo " " Muros de vuelta " "	1 1 2 2 2	5 40 5 40 5 40 3 50 3 15 2 40	1 00 0 65 0 32 0 50 0 15 0 13	1 06 0 22 0 70 1 06 0 22 1 06		5 724 0 772 1 210 3 710 0 208 0 331	
Estribo	""	2	0 50	0 13	1 26	,	0 055	
San Luis	" "	2	$\frac{\pi}{1}$ 0 13	0 13	3 1 26	,	0 033	
	""	2	0.50+0.90	0 50	1.80 + 2.00	,	1 330	
	Refuerzo	2	1.16 <u>+</u> 1.36	0 10	2 1 28	,	0 323	
	Ochavas	2	0 50	$\frac{0.50}{2}$	1 28	,	0 320	
į	Sobre la cornisa Dados	2 4	3 50 0 50	0 50 0 50	0 72 0 30	>	0 520 0 300	16 836
Estribo V La Paz.	Estribo """ Muros de vuelta """ """ """ """ """ """ """	1 1 1 2 2 2 2	5 40 5 40 5 40 3 90 3 55 2 34 0 80	1 00 0 65 0 32 0 50 0 15 0 16	1 26 0 22 0 70 1 26 0 22 1 26 2 1 26	, ,	6 804 0 772 1 210 4 914 0 234 0 472 0 108	
V La Faz-		2	$\frac{\pi}{4}$ 0 26	0 26	1 26	*	0 045	
	" "	2	$\frac{0.50+0.90}{2}$	0 50	$\frac{2.00+2.20}{2}$	•	1 470	
l	Refuerzo	2	2.00+2.20	0 10 0 5 0	1 48	>	0 622	
	Ochavas Sobre la comisa	2 2	0 50	2	1 48	•	0 370	
,	Dados	4	3 90 0 50	0 50 0 50	0 72 0 30	>	2 808 0 300	20 129
Pila		1	5 40 5 40	1 00 0 30	1 35 0 22	•	7 290 0 356	
Circular	••••	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 50	0 50	1 35	•	1 060	
>	• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 15	0 15	0 22	•	0 016 8 722	91 900

	las nles	DI	MENSIONE	S	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DR LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
obre la cornisa	2	$\frac{\pi}{2} 0 45$	0 45	0 72	m ^s	8 722 0 458	91 900
•	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 45	0 45	0 30		0 191	9 371
Total	-	_	-	_	m ⁸	-	101 271
I—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Estribo Almohadilias.	4	$\frac{0.50+0.60}{2}$	0 02	1 06	m³	0 047	
an Luis Sob. la cornisa	4	$\frac{0.50+0.60}{2}$	0 02	0 72	•	0 032	
	2 16	0 50 0 50	0 02 0 02	0 72 0 30	>	0 014 0 048	0 141
mohadillas	4	$\frac{0.50+0.60}{2}$	0 02	1 26		0 055	
obre la cornisa	4	0 50+0.60	0 02	0 72		0 032	
lmohadillas. Pilarcitos	2 16	0 50 0 50	0 02 0 02	0 72 0 30	,	0 014 0 048	0 149
la	2 12	π 0 50 0 10	0 02 0 02	1 35 0 2 5		0 085 0 006	
obre la cornisa	2 2	π 0 45 π 0 45	0 02 0 02	0 72 0 30		0 041	0 149
	2 2	3 55 2 50	0 55 0 50	0 10 0 05	>	0 391 0 125	
oronomiantes Mana	اما	2 50	0 50	0 05	>	0 063	
oronamientos — Muros de vuelta	4	0 55	u 55	0 10		0 121	
	4	0 55 0 50	0 55 0 50	0 08 0 05	>	0 097	
	4	1	0 50	0 05	•	0 017	0 864
	2 2	3 95 2 90	0 55 0 50	0 10 0 05	> >	0 435 0 145	
Stribo Villa La Paz—	اہ ۱	1	0 50	0 05		0 073	
Muros de vuelta	4	0 55	0 55	0 10	>	0 121	
	4	0 55 0 50	0 55 0 50	0 08 0 05	>	0 097 0 050	
	4	0 50	0 50	$\frac{0}{3}\frac{05}{3}$	>	0 017	0 938
ila	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 53	0 53	0 10		0 088	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	2	1 _ 1	0 53	0 υ8	,	Ø 071	
	1	•	1			0 159	2 241

	las nes	I	DIMENSION	NES	TRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALFA
Pila	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 50	0 50	0 05	m³	0 159 0 039	2 241
	2		0 50	$\frac{0\ 05}{3}$		0 013	0 211
Cornisas. Estribo S. Luis Muro de vuelta	1 2	6 50 3 15	0 40 0 40	$\begin{array}{c} 0 & 22 \\ 0 & 22 \end{array}$		0 572 0 554	1 126
Estribo Villa La P az Muros de vuelta	1 2		0 40 0 40	0 22 0 22		0 572 0 625	1 197
Pila	2 2	$\frac{\pi}{\pi} \left(\frac{2}{\pi^2} \right)$	$-\frac{0}{0.15}$	0 22 0 22		0 950 0 194	1 144
Total		2 \ 0.55	— 0.15 / —	-	m³		5 919
VI-Revoques				. •			
Estribo—San Luis Muros de vuelta Sobre la cornisa Interior	1 1 2 2 2	5 40 3 50	 	1 06 0 70 1 06 0 72 0 72		5 62 3 78 7 42 3 46 0 81	21 09
Estribo V, de la Paz Interior Muros de vuelta Sobre la cornisa	1 1 2 2 2	5 30 5 40 0 56 3 90 2 80	 	1 26 0 70 0 72 1 26 0 72	>	6 68 3 78 0 81 9 83 4 03	25 13
Pila	2 2 2	5 30 0 90 0 90	 	1 35 0 72 0 30	,	14 31 1 30 0 54	16 15
Total	-	·			m²	_	62 37
V—Madera y fierros para tramo							
Maderas— Durmientes	34	2 80	0 24	0 13	m³	2 97	2 97
Total	_	_	_		m ⁸	-	2 97
Fierros—Tramos – Peso aproximado (de 1)	2			••	kg.	9635 00	19270 (0
Total		_	-	_	kg.	_	19270 00

	de las ignales	DI	MENSION	ES	FRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de partes ign	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉTRICA	Parciales	TOTALES
Puente sobre el Rio Desagüadero							
Luz 60 ^m Hectómetro 823.60							
I—Escavacion para cimientos							
Estribo San Luis Muros de vuelta	2 4 4	7 70 6 00 1 85	3 35 2 45 0 30	2 71 2 99 3 19	m ⁸	139 809 175 812 7 082	
Ochava	4	0 50	$\frac{0}{2}$	3 00	>	1 500	324 203
	1	3 00	6 40	1 85	,	35 520	35 520
Total		_	_		m³	-	359 723
II—Hormigon hidráu- lico para las funda- ciones.							
Hormigon	2 4 4	7 70 6 00 1 85	3 35 2 45 0 30	0 60 0 60 0 60	•	30 954 35 280 1 332	
	4	0 50	$\frac{0.50}{2}$	0 60	٠	0 300	67 866
Total	-	_	-		m ⁸	_	67 866
III—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Estribo—S. Luis 1ª Zona. Muros de vuelta	2 4 4	7 00 6 00 1 15	2 65 1 75 0 65	0 40 0 40 0 40	m³	14 840 16 800 1 196	
Ochava	4	0 7 0	$\frac{0.70}{2}$	0 40	>	0 392	33 228
2ª Zona	2 4 4	6 70 5 85 1 00	2 50 1 60 0 65	0 40 0 40 0 40	> >	13 400 14 976 1 040	
Ochava	4	0 70	$\frac{0.70}{2}$	0 40	×	0 392	29 808
Sa Zona	2 4 4	6 40 5 85 1 00	2 35 1 45 0 65	0 905 0 905 0 905	>	27 222 30 707 2 353	
Ochava	4	0 70	$\frac{0.70}{2}$	0 905	>	0 887	61 169
4ª Zona	2 4 4	5 70 5 85 1 00	1 00 1 10 0 65 0 70	0 22 0 22 0 22	» »	2 508 5 663 0 572	8 959
Ochava	4	0 70	2	0 22	•	0 216	133 164

	de las	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes ign	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
A. B	444424422444224442244422444	1 25 2 15 1 25 6 40 5 10 0 80 0 20 6 40 5 25 0 90 0 15 6 40 5 45 1 00 0 20 8 00	0 95 1 00 0 45 0 86 1 25 0 80 0 20 2 0 70 1 10 0 90 2 0 15 2 0 50 0 95 1 00 2 0 20 0 20 0 50 0 95 0 50 0 95	3 45 3 60 0 15 1 25 1 25 1 25 4 93 1 25 1 25 1 25 1 5 64 0 95 1 10 1 10 1 6 32 1 00	m ⁸	1	97 118 42 452 31 714 14 400
Total IV—Albaňileria de la-	4	0.71+0.21 2 —	0 16 —	7 76 —	m ^s	2 285	16 685 321 133
drillo en mezola hidráulica.	2 4 4 4	5 54 6 65 8 12 U 30	1 42 0 44 0 30 0 30	0 22 0 22 0 16 0 16	m ^s	4 086 2 575 1 559 0 058	8 27 8
Coronamientos	4 4 4	8 16 8 00 7 55 0 45	0 61 0 45 0 45 0 45	$ \begin{array}{ccc} 0 & 10 \\ 0 & 05 \\ 0 & 05 \\ \hline 2 \\ 0 & 05 \\ \hline 3 \end{array} $	>	1 991 0 720 0 340 0 014	3 065
Almohadillas	2 4 36 36 48 32 8	6 40 4 00 0 60 0 80 0 80 0 60 0 45	0 02 0 02 0 02 0 02 0 02 0 02 0 02	0 75 0 75 0 40 0 40 0 35 0 40 1 00) ;	0 192 0 240 0 173 0 230 0 269 0 154 0 072	1 330
Capa sobre estribos Total	2 4 -	6 40 1 25 —	0 50 0 50 —	0 15 0 15 —	m³	0 960 0 375	1 335

ý

	e las	DI	MENSION	ES	TRICA		IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
V—Revoques							
Estribos	2 4	5 00 1 25	••	3 45 3 45	m²	34 50 17 25	51 75
Muros de vuelta	4	7 30	••	3 54	3	100 74	100 74
Parapeto	16 32	5 60 0 10	••	1 00 0 35		89 60 1 12	90 72
Total	-	_	_	_	m²		243 21
VI-Maderas y fierros para tramo							
DurmientesLongrinas	50 2 2	2 80 62 50 60 00	0 25 0 35 0 49	0 15 0 30 0 05	>	5 250 13 125 2 940	21 315
Total	-	_		_	m³	_	21 315
Fierro — Tramo — Peso aproximado			••		kg.	33 4 181 00	334181 00
Total	-	_	-	. -	kg.	<u> </u>	334181 00
Alcantarilla abierta							
Luz 1.00 Hec'metro 1.057.15							
I — Escavacion pera cimientos				,			
Estribos	2	4 30	0 85 0 10	1 00	1	7 31	7 99
Muros de ala	4	0 12 2 18	0 68	1 00		0 02 5 93	7 33
Refuerzos	4	0.85 + 0.63	0 16	1 00	,	0 48	
	4	2	0 24	1 00	1	0 71	7 12 14 45
Total II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.		_	_		m ^s		14 43
Cimientos—Estribos	2	4 30	0 85 0 10			6 58	
	4	0 12	2	. 0 90	,	0 02	6 60

	delas	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Muros de ala	4 4 4	2 18 0 75 0.85+0.63	0 68 0 16 0 24	0 90 0 90 0 90	m³	5 34 0 43 0 64	6 60 6 41
Elevacion—Estribos	2 4 4 4	4 20 4 20 0 75 1 05 0 45	0 65 0 35 0 30 0 40 0 40	1 00 0 12 0 12 0 15 0 15	3	5 46 0 35 0 11 0 25 0 11	6 28
Muros de ala	4 4 4 4	1 63 0 50 0 75 0.88+0.75	0 42 0 42 0 16 0 16	1.42+0.35 0 35 0 55 1 00	> >	1 38 0 29 0 26 0 52	
	4	$\begin{array}{c c} 0.75 + 0.65 \\ \hline 2 \\ 0 10 \end{array}$	$\frac{0\ 08}{0\ 08}$	0 55 1 00	>	0 06	2 53
Total III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.		_	_	_	m³	_	21 82
Coronamientos	4 4 4	2 38 0 55 0 42 0 42	0 35 0 46 0 45 0 45	0 10 0 12 0 08 0 05	m ^s	0 33 0 07 0 06 0 01	
Estribos	4 4 4	0 45 0 35 0 35	0 45 0 35 0 35	$\begin{array}{c} 0 & 12 \\ 0 & 08 \\ 0 & 05 \\ \hline 3 \end{array}$	2	0 10 0 04 0 01 0 14	0 62 0 14
Capa sobre los estribos Total VI—Revoque	4	0 60	0 40 —	0 15 —	m³		0 76
Estribos	2 4 4 4 4	4 20 0 75 1 05 0 45 0 40 2 13	:: :: ::	1 00 0 12 0 15 0 15 0 15 1.42 + 0.35		8 40 0 36 0 63 0 27 0 24 7 54	9 90
Dados	4 4 4	0 65 0 42 ú 65 —	 —	0 35 0 35 0 35 2	» m³	0 91 0 59 0 46	9 50

ı

	las	DI	MENSIONI	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD NET	Parciales	TOTALES
V-Maderas y fierro para tramo							
Maderas—Soleras Vigas Travesaños	2 2 2	2 70 2 00 1 54	0 30 0 30 0 20	0 12 0 30 0 30	:	0 194 0 360 0 185	0 739
Total	-		-	_	m³	_	0 739
Fierros—Tirantes	4 8	2 10 0 06	0 025 9 06	0 025 0 018	kg.	40 79 4 03	44 82
Tornillos en los estribos, comprendidas las barras T	4 4	0 80 0 06	0 015 0 06	0 015 0 018		5 59 2 01	7 60
Total		-	-	_	kg.	-	52 42
Alcantarilla abierta							
Luz 1.00 Hectómetro 1102,85			į				
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2	4 40	0 90	1 00	m ⁸	7 92	7 92
Muros de vuelta Ochavas	4	1 26 0 10	$\begin{array}{c} 0 & 70 \\ 0 & 10 \\ \hline 2 \end{array}$	1 00 1 00		3 53 0 02	3 55
Total		_	_		m³		11 47
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2	4 40	0 90	0 90	m³	7 13	7 13
Muros de vuelta Ochavas	4	1 26 0 10	0 70 0 10	0 90 0 90	1 1	3 18 0 62	3 20
Elevacion—Estribos	2 2 4	4 20 4 20 0 75	0 70 0 38 0 32	0 60 0 12 0 12		3 53 0 38 0 12	
	4	1 05 0 34	0 32 0 32	0 25 0 15	>	0 34	4 44

	in les	D	IMENSION	ES	CAN	TIDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	TOTALES
Muros de vuelta	4	1 26 1 64	0 50 0 32		n ³ 1 8	
Ochavas	4	0 20	<u>0 20</u> 	•) 0 0	17 48
III—Albañileria de la drillo en mezcla hi- dráulica.					:	
Coronamientos	4	2 00 1 64	0 36 0 36	0 10 n 0 05	n³ 0 2	1
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	4	0 36	0 36	$\frac{0}{3}$	> 00	0 36
Capa sobre estribos	4	0 71	0 32	0 15	> 0 1	4 0 14
Total	-	-	-	— n	n ^s -	0 50
IV—Revoques						
Estribos	2 4 4 4 4	4 20 0 75 1 05 0 34 0 32	••	0 25 0 15	5 0 0 3 1 0 0 2 0 3	6 5 0
Muros de vuelta	4	1 96		1 12	8 7	8, 8.78
Total	-	-	-	¦n	nº -	15 75
V—Maderas y fierros para tramo						
Maderas—Soleras Vigas I ravesaños	2 2 2	2 70 2 00 1 54	0 30 0 30 0 20	1 111	0 19 0 36 0 18	0
Total	-	-	-	_ n	n* -	0 739
Fierros—Tirantes Puercas Pornillos en los estribos. Fuercas	4 8 4 4	2 10 0 06 0 80 0 06	0 025 0 06 0 015 0 06	0 015	g 40 7 4 0 5 5 2 0	3 9
Total			_	_	g	52 4:

	ins ales	DI	MENSIONI	₹S.	RICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Alcantarilla abierta							
Luz 1m00 Hectómetro 1219.47,80							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2	4 30	0 90	1 00	ms	7 74	7 74
Muros de ala Refuerzos	4 4	2 54 0 75 1.65+1 40	0 68 0 16	1 00 1 00	>	6 91 0 48	
	4	2	0 24	1 00	>	0 73	8 12
Total	_				m³	_	15 86
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2	4 30	0 90	0 90	m ⁸	6 97	6 97
Muros de ala Refuerzos	4	2 54 0 75	0 68 0 16	0 90 0 90	,	6 22 0 43	
Meiuerzos	4	$\frac{165+1.40}{2}$	0 24	0 90	,	0 66	7 31
Elevacion—Estribos	2 2 4 4 4	4 20 4 20 0 75 1 05 0 45	0 70 0 35 0 35 0 40 0 40	1 24 0 12 0 12 0 15 0 15	> > >	7 29 0 35 0 13 0 25 0 11	8 13
Muros de ala.,	4	2 09	0 42	$\frac{1.66+0.30}{2}$,	3 44	
Dados	4	0 40	0 42 0 16	0 30	•	0 20	
Refuerzos	4	0.75 $1.52 + 1.35$	0 10	0 60 1 00	>	0 29 1 38	
\c	4	0.72+0.60	0 16	0 36	,	0 15	
	4	0 20	$\frac{0.16}{2}$	0 36	,	0 02	5 48
Total	_	-	*	_	m³	_	27 89
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.				,			
Coronamientos	4	3 05	0 36	0 08	•	0 35 0 35	

	las	Di	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UKIDAD KET	Parciales	TOTALES
D •			0.45	0.10		0 35 0 08	
Dados	4	0 47 0 42	0 45 0 35	0 10 0 08	m -	0 05	
	4	0 42	0 35	0 05	>	0 01	
Estribos	4	0 45	0 45	0 10	•	0 08	
	4	0 35	0 35	0 08 0 05	*	0 04	0.60
	4	0 35	0 35	3	•	0 01	0 62
Capa sobre estribo	4	0 60	0 40	0 15	>	0 14	0 14
· Total	-			_	m³	-	0 76
IV—Revoques							
Estribos	2	4 20		1 24	m ²	10 42	
••	4	0 75	••	0 12	>	0 36	
	4	1 05 0 45	••	0 15 0 15	> >	0 63	
44	4	0 40	••	0 15		0 24	11 92
Muros de ala	4	2 73		1.66+0.30	,	10 70	
Dados	4	0 52		0 30	,	0 62	
Dauls,	4	0 42	••	0 30	>	0 50	
	4	0 52	••	$\frac{0\ 30}{2}$	•	0 31	12 13
Total	_		_	_	m³	-	24 05
V—Maderas y flerros para tramo							
Maderas-Soleras	2 2	2 70	0 30	0 12		0 194	
Vigas Travesaños	2	2 00 1 54	0 30 0 20	0 30 0 30	•	0 360 0 185	0 739
Total		_	_	_	m³	_	0 739
Fierros—Tirantes	4	2 10	0 025	0 025	ko	40 79	
Tuercas	8	0 06	0 06	0 018))	4 03	44 88
Tornillos en los estribos comprendidas las bar- ras T	4	0 80	0 015	0 015	>	5 59	
Tuercas	4	0 06	0 06	0 018	•	2 01	7 60
Total		_	_	_	kg.	_	52 42

	. 0				5	CANT	IDADES
	le la	DI	MENSIONE	ES	METRICA	-	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las Partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD M	Parciales	TOTALES
Alcantarilla abierta							
Luz 1.00 Hectómetro 1230,93,80							
I — Escavacion para cimientos							
Estribos	2	4 30	0 85	1 00	m³	7 31	7 31
Muros de ala	4	1 73	0 68	1 00		4 71	
Refuerzos	4	$\frac{1.50+1.37}{2}$	0 16	1 00	l i	0 92	5 63
Total	-	_	_	_	m³	_	12 94
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2	4 30	0 85	0 90	m³	6 58	6 58
" Muros de ala	4	1 73 1.50+1.37	0 68	0 90		4 24	
Refuerzos	4	2	0 16	0 90	*	0 83	5 07
Elevacion—Estribos .	2 2	4 20 4 20	0 65 0 31	0 70 0 12	>	3 82 0 31	
	4	0 75	0 34 0 34	0 12 0 15	,	0 12 0 21	
	4	1 05 0 45	0 34	0 15		0 09	4 55
Muros de ala	4	1 28	0 42	$\frac{1.10+0.32}{2}$		2 60	
Dados	4	0 40 0 40	0 42 0 16	0 32 0 30	,	0 22 0 08	
meiderzos	4	0 40	0 16	0 50		0 13	
	4	$\frac{0.68+0.55}{2}$	0 16 0 12	0 70	•	0 28	
	4	0 10	2	0 70	>	0 02	3 33
Total	-	_	_	_	m ⁸	_	19 53
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.			·				
Coronamientos Dados	4	1 84 0 46	0 35 0 4 5			0 26 0 08 0 34	

	de las iguales	D	IMENSIO	NES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Dados Estribos Capa sobre los estribos Total	4 4 4 4 4	0 42 0 42 0 45 0 35 0 35 0 60	0 35 0 35 0 45 0 35 0 35	0 08 0 05 \$ 0 12 0 08 0 05 3 0 15	>	0 34 0 65 0 01 0 10 0 04 0 01 0 12	0 55 0 12 0 67
IV—Revoques							
Muros de ala. Dados. Total.	22 4 4 4 4 4 4	4 20 0 75 1 05 0 45 0 34 1 67 0 52 0 42 0 52		0 70 0 12 0 15 0 15 0 15 1,10+0.32 2 0 32 0 32 0 32 -	m ²	5 88 0 36 0 63 0 27 0 20 4 74 0 67 0 54 0 33	7 34 6 28 13 62
V—Maderas y flerros para tramos							
Maderas—Soleras Vigas Travesafios Total	2 2 2	2 70 2 00 1 54	0 30 0 30 0 20	0 12 0 30 0 30 —	m³ , , m³	0 194 0 360 0 185	0 739 0 739
Fierros—Tirantes	4 8	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018	kg	40 79 4 03	44 82
Tornillos en los estribos comprendido las barras T	4 4 —	0 80 0 06 —	0 015 0 06 —	0 015 0 018 —	kg.	5 59 2 01	7 60 52 42

COMPUTOS MÉTRICOS

DE LOS PUENTES Y ALCANTARILLAS

DE

VILLA DE LA PAZ A MENDOZA

	las iales	DI	MENSION	ES	rrica	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Al cantarilla abierta Hectómetros 0.66 y 0.83 50 Luz 0.50 — Altura media 1.50							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2	4 30	0 85	1 40	m ⁸	10 234	10 234
Muros de ala	4	2 30 1.55+1.43	0 65	1 40		8 372	
	4	2	0 16	1 40	*	1 335	
••••••••	4	0.70 + 0.49	0 16	1 40	•	0 533	10 240
Total	-¦	_	_	_	m³	-	20 474
Il—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2	4 30	0 85	0 90	m ⁸	6 579	6 579
'• Muros de ala-	4	2 30	0 65	0 90	•	5 382	
	4	1.55 + 1.43	0 16	0 90	•	0 858	
	4	$\frac{0.70+0.49}{2}$	0 16	0 90	,	0 343	6 583
Estribos Elevacion	2 4	4 20 0 75	0 65 0 43	1 58 0 17	,	8 627 0 219	
	4	0 30	0 43	0 05	>	0 026	8 872
Muros de ala	4	1 92	0 43	$\frac{1.90+0.74}{2}$	*	4 359	
	4	0 94 0.64+0.50	0 16 0 17	1 04	,	0 626	
,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	1	0.63+0.50				0 613	
**	4	0 43	0 15 0 33	1 58 0 64	,	0 536 0 363	6 496
Total		0.10	V 00	0 01	m³	0 303	28 530
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.				_	111		<u> </u>
Coronamientos	4	2 492 0 45	0 35 0 35	0 10 0 10	•	0 349 0 063 0 412	

	las ales	1	DIMENSION	NES	METRICA	CANTI	DADE
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNEDAD MET	Parciales	TOTALES
Coronamientos	4	0 45	0 45	0 12	m ^s	0 097	0 4
	4	0 43 0 35	0 32 0 35	80 0 80 0	*	0 044	
	4	0 43	0 32	0 05	>	0 009	
	4	0 35	0 35	$\frac{0.05}{3}$		0 008	0 6
Capa sobre los estribos.	4	0 60	0 43	0 15	•	0 155	0 1
Total		_	_	_	m³	_	9
IV—Revoques							
Estribos	2	4 20		1 5 ^Q		13 27	
	4	0 75 0 30	••	0 17 0 05	,	n 51 0 06	
••	4	0 43		0 05	•	0 09	13
Muros de ala	4	$\frac{1.90+0.70}{2}$		2 51	*	13 05	
• ••••••	8	0 43		0 34	•	1 17	14
Total	-	_	-	_	m³	-	28
V-Maderas							
Vigas Traviesas.	2 2	1 50 1 64	0 20 0 20	0 20 0 20	>	0 120 0 131	
Soleras	2	2 70	0 30	0 12	,	0 194	_0
Total	_	_	_		m³	_	0
VI-Fierros							
Fierros — Tirantes	4 12	1 90 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018	kg.	36 91 6 04	Ì
Tornillos en los estribos comprendido las bar-			, ,				}
ras T	4	0 80	0 015	0 015	•	5 59	48
Total	-	_	_		kg.	-	48
Alcantarilla sifon							-
Luz 3m00 Hectómetro 23-73-85							
IEscavacion							
Muros de identificacion.	4	0 55	0 65	2 70 2 70		3 861 24 289	
11 11 11 11 11 11 11 11 11 11 11 11 11	2 2	6 92 0 85	0 65 0 65	2 70		2 984	
	2	0 95	0 65	2 70	,	3 335	$\frac{34}{34}$

	las n les	Di	MENSION	ES	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Recipientes	2 2	4 10 5 60	1 65 0 4 5	4 05 4 05	m³	54 797 20 412	34 469 75 209
Tubo	2 1	4 20 4 20	1 30 3 00	4 05 3 25	>	44 226 40 950	85 176
Total	-	-		_	m³	-	194 854
II—Albañileria de la- drillo en mezela or- dinaria.							
Cimientos — Muros de identificacion	2	9 9 2	0 65	0 80	m ⁸	10 317	10 317
Idem (Elevacion)	2	9 72	0 45	1 90	•	16 621	16 621
Recipientes	2 4 2 2 2	3 00 1 65 3 00 3 00 3 00	0 45 0 45 0 45 0 45 1 20	2 25 4 05 1 55 0 80 0 32	> > >	6 075 12 029 4 185 2 160 2 304	26 753
Pies derechos	2	5 10	1 30	1 82		24 133	24 133
Timpanos	2	5 10		$\frac{0.85+0.53}{2}$	>	19 706	
A deducir	2	5 10 arc	$\frac{.310 \ 17' \times}{2.35 \times}$,	9 652	10 054
Piso	1	5 10	3 00	0 32		4 896	4 896
Total	-			_	m³	-	92 774
III—Empedrado							
Entrada y salida	2	3 00	••	0 85	i	5 10	5 10
Total			-		m²	-	5 10
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.							
Coronamiento	2	17 02	0 55	0 10	m ⁸	1 872	1 872
Fondo de los recipientes.	2	3 00	1 20	0 06	•	0 432	0 432
Capa sobre la bóveda	1	4 20	5 75			1 208	1 208
Total	-	_		-	m ⁸	_	3 512

	200]	DIMENSIO	NES	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉTRICA	Parciales	TOTALES
V — Albañilería hi- dráulica para bóveda		ı		1 1 1 1			
Bóveda	1	5 10	0 45 arc.	62°34'×2.975	m³	7 456	7 456
Total		-	_	_	m³	_	7 456
VI — Revoque hidráu- lico	. ;				<u> </u>		
Muros de identificacion.	2 4	8 31 1 00	••	1 90 1 90	m³	31 58 7 60	39 13
Recipientes	4 4 2	3 00 1 65 1 20 3 00	••	1 93 1 80 1 93 1 55	>	11 58 11 88 9 26 9 30	
	. 2	3 00	••	0 80	•	4 90	46 82
Piso	1	5 10	••	3 00		15 30	15 30
Total	· —	-	_	: -	m²	-	101 30
VII—Revoque en mes- cla ordinaria	!			:	. ,		
Parapetos (lado de la vía) (costado).	. 2 4	3 90 2 50	••	0 68 0 78	m²	5 30 7 80	<u>13 10</u>
Total	. —	_		_	m²	_	13 10
Alcantarilla sifon	1		;	· ·			
Hectómetros 28.63.60—Diá- metro 0.80	•				,		
I— Escavac ion					Ì		
Muros de entrada y sa- lida	4	1 80	0 40	1 71	m³	4 925	4 925
Recipientes	2	. 2 36	2 20,	2 55	>	26 479	26 479
Tubo	1	4 20	1 78	1 48	> ,	11 064	11 064
A deducir	2		0- 10 0 -90	0 20		0 614	42 468
	2	2 36	1.50+2.20	0 70	>	3 056	3 670
Total	¦		- !	<u> </u>	m³ i	_]	38 798

	slas ales	DI	MENSION	ES	rrica	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UKIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
II—Albañilería de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—Muros de entrada y salida	4	1 72	0 40	0 90	m³	2 477	2 477
Elevacion - Idem	4	1 80	0 32	0 76	•	1 751	1 751
Recipientes	2 4 4 2 2	1 20 1 20 2 28 2 20 1 20 1 20	0 50 0 32 0 58 0 50 1 20 0 50	1 50 0 34 1 85 0 65 0 16 2 50	> > > >	1 800 0 261 9 786 2 860 0 461 3 000	18 168
A deducir	2	0 50	π	2 0·42	>	0 554	22 396 0 554 21 842
Revestimiento del tubo	1	4 20 4 20	1 78 1 48	0 32 1 10	> >	2 392 6 838	9 230
A deducir	1	4 20	- I	$\frac{2}{0.42}$,	2 328	31 072 2 328
Total	-	-	_ "	_	m³	_	28 744
III—Empedrado							
Entrada y salida	2	1 98	••	1 20	m³	4 75	4 75
Total	-	_	_	_	m²	-	4 75
IV—Albañilería de la- drillo y mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4 4 2	1 80 2 25 1 20	0 37 0 55 0 55	0 15 0 15 0 15	•	0 400 0 743 0 198	1 341
Fondo de los recipientes	2	1 20	1 20	0 05	,	0 144	0 144
Total		-			m³	_	1 485
V — Revoque hidráu- lico							
Muros de entrada y sa- lida	4	2 30		0 76	m²	6 99	6 99 6 99

	nles	Di	IMENSION	ES	METRICA	CANTIL	ADES
INDICACION DE LAS OBRAS	nummo de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MES	Parciales	TOTALES
Recipientes	4 2 2	1 20 1 20 1 20	••	2 29 1 53 2 29	m³	10 99 3 67 5 50	6 99 20 16
A deducir	2	π×0 42		0 42	m²	1 11	27 15 1 11 26 04
V1—Revoque en mez- cla ordinaria							
Frentes	2	2 20	• •	0 35	mª	1 54	1 54
Costados	4 4 4	$ \begin{array}{r} 0.35 + 0.95 \\ \hline 2 \\ 0.40 \\ 0.95 + 0.05 \\ \hline 2 \end{array} $	••	0 90 0 95 0 90		2 34 1 52 1 80	5 66
Total	-	-	_	-	m²	_	7 20
VII—Fierro Tubo de 0°02 de espesor. Total	1	5 20 —	$\pi \left(\frac{2}{0.42} \right)$	$\begin{bmatrix} -\frac{2}{0.40} \\ -\end{bmatrix}$	kg.	1930 76	1930 76 1930 76
Alcantarilla abierta			! !				
Luz 0.80 Hectómt. 34,69.70			1				
I—Bacavacion para cimientos							
Estribos	2	4 40	0 85	1 47	m ⁸	10 996	10 996
Muros de vuelta	4	0 65	0 52	1 00	,	1 352	1 352
Total		-	-	-	m³	-	12 348
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2	4 40	0 85	0 90	m³	6 732	6 732
" Muros de vuelta	4	0 65	0 52	0 90	•	1 217	1 217
Estribos (elevacion)	2 4	0,75	0 65 0 65	0 85 0 27	:	4 641 0 527 5 168	7 949

	las	DI	MENSIONE	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Estribos (elevacion)	4 2	0 30 2 10	0 65 0 3 0	0 15 0 12	m³	5 168 0 117 0 151	7 949 5 436
Muros de vuelta (elev.)	4	0 65	0 32	0 80	>	0 666	0 666
Total		_	-,	-	mª	_	14 051
III—Albañileria de la drillo en mezcla hi- dráulica.			·				
Coronamientos	4	1 34 0 98	0 3 6 0 36	$0 \ 10 \ 0 \ 05$	m³	0 193 0 035	
	4	0 36	0 36	$\frac{0.05}{3}$		0 009	0 237
Capa sobre el estribo	4	0 71	0 65	0 15	•	0 277	0 277
Total	-		_		m³	-	0 514
IV—Revoques							
Estribos (superfi. inter.) (superfi. lateral)	4 4	4 20 0 75 0 30 0 65	 	0 85 0 27 0 15 0 15	B ³	7 14 0 81 0 18 0 39	9.00
Muros de vuelta	2	2 10 1 30	••	0 12 0 80	,	0 50 4 16	9 02 4 16
Total	-		_	_	m³		13 18
V-Madera							cinculu.
Vigas Traviesas Soleras	2 2 2	1 60 1 64 2 70	0 20 0 20 1 30	0 20 0 20 0 12	m³	0 128 0 131 0 194	0 453
Total	-	_		-	m³	_	0 453
VI—Fierro				:		,	
Tirantes	4 12	1 90 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018		36 91 6 04	
ras T	4	0 80	0 015	0 015	>	5 59	48 54
Total		-			kg.	_	48 54

	de las iguales	DI	MENSION	es .	METRICA	CANTIDADES		
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de Partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD WET	Parciales	TOTALES	
Alcantarilla abierta								
Luz 3.00 Hectómtro 320,98							1	
I— Isoavacion para cimientos								
Muros de identificacion	2	2 11.	$\frac{2}{89}$ $\frac{2}{7.22}$	2 18	m³	23 108		
	2	arc. 60°	$\frac{2}{42-3.75}$	2 18		12 494	ı	
	4	1 .		2 18	,	1 928	37 530	
Estribos	2	4 40	1 10	2 38		23 038	23 038	
Muros de vuelta	4	2 60	0 70	1 38		10 046	10 046	
Cauce	2 2 1	20 70 ar.90°×5.82 4 20	3 00			158 976 70 175 16 128	245 279	
Total		_	_		m³		315 893	
II—Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria.								
Cimientos. — Muros de identificacion	2	$\frac{\text{arc. }60^{\circ}}{2}\left(\frac{7}{7}\right)$	$\begin{bmatrix} 2 & 2 & 2 \\ \hline 89 & 7.22 \end{bmatrix}$	0 80	m³	8 480		
Idem idem	2	are RIV	$\frac{2}{42}$ $\frac{2}{3.75}$	0 80	,	4 585	ı	
Idem idem	4	۱ · ۱		0 80	,	0 708	13 773	
Estribos	2	4 40	1 10	1 00		9 680	9 680	
Cimientos — Muros de vuelta	4	2 70	0 70	1 28	,	9 677	9 677	
Muros de identificacion (elevacion)	2		$\left(\frac{2}{79}-\frac{2}{7\cdot 3\cdot 2}\right)$	0 98		7 287		
Idem idem	2	$\frac{\text{arc. }60}{2}\left(\frac{7}{7}\right)$	$\frac{2}{64} - \frac{2}{7.32}$	0 25	,	1 253		
Idem idem	2	$\frac{\text{arc. }60^{\circ}}{2}\left(\frac{1}{4}\right)$	$\frac{2}{32} - \frac{2}{3.85}$	0 98	,	3 940		
Idem idem	2	arc 60°/	$\frac{2}{32}$ $\frac{2}{4.00}$	0 25		0 697		
Idem idem	4	0 33		0 98 0 2 5		0 608 0 154	13 939	
)	ı i	1	1				47 069	

	las	I	DIMENSIO	NES	METRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
Estribos—Elevacion	2 2	4 20 4 20	0 90 0 80	1 28 0 90	•	9 677 6 048	47 069
	2 4 4	4 20 0 35 0 50	0 50 0 30 0 30	0 47 0 32 0 47	> >	1 974 0 134 0 282	18 115
Muros de vuelta—Eleva cion (dem idem	4 4	0 80 2 70	0 50 0 50	0 22 1 60	* *	0 352 8 640	8 992
Total	-	-	-		m³	_	74 176
III—Albañileria de la drillo en mezola hi dráulica.							
Coronamientos	4 4	3 58 3 50	0 58 0 50	0 10 0 05	•	0 831 0 350	
	4	3 00	0 50	$\frac{0.03}{2}$	-	0 090	
,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	4	0 50	0 50	0 03	>	0 010	1 281
Capa sobre los muros de identificacion	2		$\frac{2}{64} - \frac{2}{7.32}$	0 15	>	0 752	
ldem idem	2	$\frac{\text{arc.} 60^{\circ}}{2} \left(\overline{4} \right)$	$\frac{2}{32} - \frac{2}{4.00}$	0 15	•	0 418	
ldem idem	4	0 48	0 32	0 15		0 092	1 262
Capa sobre el estribo Total		0 35	0 30	0 15	m³	0 063	2 606
IV—Revoques			_	_			2 000
Muros de identificacion.		arc. 60° 7.32		1 23	m²	18 854	
	2 4	arc. 60° 4 32 0 80	••	1 23 1 23	>	11 127 3 936	33 917
Estribos—Superfi. inter.	2 4 4		••	2 18 0 32	>	18 312 0 448	
frente	2 4	2 50 0 30	••	. 0 69 0 47 0 47	>	1 380 2 350 0 564	23 054
Muros de vuelta	4	1 60	••	3 50	>	22 40	22 400
Total	-	_	-	-	m³	-	7 9 371

	las	1	DIMENSIO	NES	METRICA	CANT	TIDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBERO de	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	POTALES
V-Maderas				:			
Soleras	2	2 40	0 30	0 12	m ⁸	0 173	0 173
Durmieutes	5	2 40	0 30	0 12	•	0 432	0 432
Total	_				m³		0 605
VI—Fierror							
Tramo—Peso aproximado	1	••		••	kg.	1170 00	1170 00
Total	-		_	-	kg.	_	1170 00
Alcantarilla abierta							
Luz 3.00 Hectometro 338,97							
I—Bscavacion para cimientos							
Muros de ala	2	8 61 3.12+2.95	0 60	1 10	1 !	11 365	
••	2	$\frac{\frac{112}{2}}{1.55+1.41}$	0 20	1 10]	1 335	
	2	2	0 17	1 10	>	0 554	
	2	0 39	$\frac{0}{2}$	1 10	•	0 142	13 396
Estribos	2	4 20	1 33	1 10	>	12 289	12 289
Muros de salida	2 2	2 50 1 08	0 55 0 65	1 10 1 10	3	3 025 1 544	1
66	2 2	1 18 1 33	0 85 0 20	1 10 1 10	,	2 207 0 585	7 361
Total		_			m ^s		33 046
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos-Muros de ala	2	8 61	0 60		1 1	10 332	
ii ii ir ir	2	2	0 20	1 00	l i	1 214	
	2	$\frac{1.55+1.41}{2}$	0 17	1 00	•	0 503	
	2	0 39	$\frac{0}{2}$ 33	1 00	>	0 129	12 178
Címientos—Estribos	2	4 20	1 33	1 00	•	11 172	11 172 23 350

				de las iguales		DI	MENSI	NC	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION	DK L	8A	OBRAS	NUMBRO de partes igu	Largo		Espeso)T	Altura	UNIDAD MET	Parciales .	TOTALES
Cimient. N	[maga	da	eolida	2	0	EΛ	•	==	1 00	m³	2 750	23 350
Cimient T	raios	.ue	Banua	2	2			55 65	1 00 1 00	111	1 404	
••			••••	2 2 2	Î 1	18	Ö	85	1 00	>	2 006 0 532	6 692
V	. , ,	- 1 -	• • • •	! !	_			20	1 00	•		0 002
Muros de s	118—1	rie	vaciod	2		65 5 0		34 34	0 85 1 00	*	2 110 1 020	
e.	•		••••	2	3	33		34	$\frac{1.00+3.22}{2}$	•	4 778	
6.	•		••••	2	1	40	0	20	1 60		0 896	
**	¥.	•	••••	2	1		0	20	2 40	*	1 315	
	•	•	••••	2	1.15+1·	35	0	17	1 60	•	0 680	
**	•			2	0.25+0.	08	0	20	3 10	>	0 205	
46	•	•		2	0	05	0	<u>06</u>	3 10	>	0 009	11 013
Estribos-	Eleve	acio	on	2	4	20		65	2 62		14 305	
		•		2 2 4	4	20	0	37	0 48	>	1 492	
			• • • •	4	0			28	0 45	>	0 378	
				2	0			40 10	0 15 3 10		0 108 0 186	
46	•		•	4	ŏ		_	28	0 36	,	0 141	
••	•	•		2	$\frac{4.36+4.}{2}$	<u>56</u>	0	16	2 40	>	3 425	
	61		• • • • •	2	4.30+4.	4 5	0	16	1 60	,	2 240	
44	•		••••	2	4.45+4.	64	0	16	0 80	> .	1 164	23 439
Muros de	salide	ı (e	ele v. .).	2		55	0	35	1 00		1 085	
**	46		• • • •	2	1.00+3	22	0	35	3 33		4 918	
	"		••••	2 2	1	08 18		15 30	1 60 2 40	>	0 518 1 699	0.000
	(51	- A - 1	•••••		•	10	U	30	2 40	*	1 099	8 220
			l		_	į	-		_	_	_	72 714
ll—Alb a f drillo e dráulio	n m											
Coronamie	entos	_	Muros									
ala Idem ide	m	• • •		2 2		00 4 5	0	34 26	0 12 0 08		0 163 0 019	
ldem ide				2	ı	45		2 6	0 04		0 003	
Idem ide	m				4			34	0 10	1	0 332	
Estribos	••••	•	• •••	2 4	0	45	0	45	0 12	>	0 097	
• • • •	••••	• • •	•••••	6	0	- 4		35	0 08 0 04	•	0 059	
	••••	• • •	• • • • • •	6	0	35	0	35	3		0 010	
]]	l	- 1				I	0 683	

	8 68	DI	MENSIONE	cs	A) A) C	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	nummo de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉTRICA	Parciales	TOTALES
Muros de salida	2 2	1 60 4 00	0 45 0 4 5	0 12 0 10	m³	0 683 0 173 0 360	1 216
Capa sobre el muro de ala	2 4 4	4 76 0 45 0 20	0 26 0 40 0 25	0 15 0 15 0 15	,	0 371 0 108 0 030	0 509
Total IV—Revoques	-	_	-		mª	_	1 725
Muros de ala super. est. superfi. frente inter Estribos super. frente superf lateral Muras de salida Frente Superf inter	22 2 2 2 2 2 2 4 4 2 2 2 2 2 2	4 76 2 00 1.00+3.12 0 34 4 76 1 00 2 4 20 0 75 0 45 0 35 2 70 2 00 0 33 1 35 1.00+3.12 		0 85 1 00 4 35 0 85 0 85 2 00 2 62 0 15 0 36 0 12 0 36 0 12 0 38 0 12 0 38 0 12 0 35 1 00 3 33 0 35 1 55	3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3 3	8 09 4 00 17 92 0 58 8 09 2 00 22 01 1 35 0 27 0 50 0 65 1 44 0 60 0 37 2 70 13 72 0 70 1 55	40 68 27 19 18 67
Total		-		-	mª		86 54
V-Maderas							A 101
Soleras	2	2 70	0 30	0 12		0 194	0 194
Durmientes	5	2 40	0 30	0 12	m³	0 432	0 432
VI—Fierros			_				
Tramo-Peso aproximas do	1 _	 -		 -	kg. kg.	<u>1170 00</u>	1170 00 1170 00

	ales	Di	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Tipe A—Alcanta- rilla abierta							
Luz 0.80—Altura media 1.52							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2	4 40	0 85	1 00	m³	7 480	7 480
Muros de vuelta	4	2 05	0 68	1 00	•	5 576	
Ochavas	4	0 20	$\frac{0}{2}$	1 00	•	0 080	5 656
Total	-	_	_	_	m³	-	13 136
II — Albafiileria de la- drillo en mezola or- dinaria.					•		
Cimientos—Estribos	2	4 40	0 85	0 90	m³	6 732	6 732
" Muros de vuelta	4	2 05	0 68	0 90		5 018	
Ochavas	4	0 20	$\frac{0 \ 2^{(1)}}{2}$	0 90	>	0 072	5 090
Estribos-Elevacion	2	4 20	0 65	1 20	•	6 552	
	4	0 75 0 34	0 65 0 32	0 12 0 15		0 234	
tt ti	4	1 05	0 32	0 15		0 202	
Muros de vuelta elevac	2	2 70	0 30 0 48	0 12 1 32	1 1	0 194 5 196	7 247
muios de vuelta elevac	4	2 05 2 38	0 32	0 30	*	0 914	
Ochavas elevacion	4	0 25	0 25	1 32	,	0 165	6 275
Total	-	-	-		m ⁸		25 344
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4	2 74	0 36		m³	0 395	
•••	4	2 38	0 36	$\frac{0.05}{2}$		0 086	
	4	0 36	0 36	0 05	,	0 009	0 490
Capa sobre el estribo	4	0 71	0 32	0 15		0 136	0 136
Total		_		_	mª	_	0 626

	de las iguales	DI	MENSION	ES	KETRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de partes igu	Largo	Espesor	Altura	CRIBAD MET	Parciales	TOTALES
IV—Revoques							
Estribos Frente. Superficie luteral	2 4 4 2 4	4 20 0 75 1 05 0 34 2 10 0 32	 	1 20 0 12 0 15 0 15 0 12 0 15	> .	10 08 0 36 0 63 0 20 0 50 0 19	11 96
Muros de vuelta	4	2 70	••	1 62		17 50	17 50
Total		_		_	m³		29 46
V-Maderas				,			-
Vigas Travicsas Solera	2 2 2	1 60 1 64 2 70	0 20 0 20 0 30	0 20 0 20 0 12		0 128 0 131 0 194	0 453
Total		-	_	-	m³	-	0 453
VI-Fierros]	
Tirantes	12 12	1 90 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018	kg *	36 91 6 04	
ras T	4	0 80	0 015	0 015	>	5 59	48 54
Total	$-\parallel$				kg.	-	48 54
Tipo B — Alcanta- rilla abierta							
Luz 1.00—Altura media 1.68							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2	4 40	1 00	1 00	m ⁸	8 800	8 80
Muros de vuelta	4	2 25	0 68	1 00	د ا	6 120	
Ochavas	4	0 25	$\frac{0}{2}$	1 00	•	Ú 125	6 24
Total		_	-	-	m³	-	15 04
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria							
Cimientos estribos	2	4 40	1 00	0 90	mª	7 920	7 92
Muros de vuelta	4	2 25	0 68	0 90		5 508	
Ochavas	4	0 25	$\frac{0 25}{2}$	0 90	•	0 113	5 62 13 54

	8 8	DI	MENSIONE	S	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	nummo de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	Parciales	TOTALES
Estribos—Elevacion	2 4 2 4 4	4 20 0 75 2 70 1 05 0 34	0 80 0 80 0 45 0 32 0 32	1 26 m ³ 0 12 0 12 0 25 0 15	8 467 0 288 0 292 0 336 0 065	13 541 9 448
Muros de vuelta elevac. Ochavas	4 4	2 25 2 78 0 30	0 48 0 32 0 30 -	1 38 0 40 1 38 - m ¹	5 962 1 398 0 248	7 608 80 597
III—Albañileria de ladrillo en mezola hidráulica. Coronamientos	4 4 4	3 09 2 73 0 36 0 71	0 36 0 36 0 36 0 32	0 10 m ⁴ 0 05 0 05 0 05 0 15 0 15	0 098 0 009 0 136	0 552 0 136 0 688
IV—Revoques Estribos	2 4 4 2 4 4	4 20 0 75 1 05 0 34 2 10 0 32 3 05		1 26 m ¹ 0 12 0 25 0 15 0 12 0 25 1 78	0 36 1 05 0 20 0 50 0 32 21 72	13 01 21 72 34 73
Total V—Maderas Vigas Traviesas Soleras Total	2 2 2	2 00 1 54 2 70	0 30 0 20 0 30	0 30 m ³ 0 30 30 30 3	0 360 0 185 0 194	0 739
VI—Fierros Travesaños Tuercas Tornillos en los estribos comprendidas las bar-	12	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 kg 0 018	40 79 6 04	
ras T Total	4	0 80 —	0 015	0 015 kg	5 59	52 42 52 42

	las	D	IMENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	nummo de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Tipo C — Alcanta- rilla abierta							
Luz 1.50-Altura media 1.66							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2	4 40	1 00	1 00	m³	8 800	8 300
Muros de vuelta Ochavas	4	2 19 0 20	0 68 0 20 2	1 00 1 00	1	5 957 0 080	6 037
Total	_		_	-	mª	_	14 837
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2	4 40	1 00	0 90	m s	7 920	7 920
Muros de vuelta	4	2 19	0 68	0 90	,	5 361	
Ochavas	4	0 20	$\frac{0.20}{2}$	0 90	•	0 072	5 433
Estribos Elevacion	2 4	4 20 0 75	0 80 0 80	1 24 0 12		8 333 () 288	i
	2 4	2 70 1 05			>	U 292	
	4	0 34	0 32	0 15		0 065	9 314
Muros de vuelta elevac	4	2 19 2 67	0 48 0 32		, ,	5 719 1 367	
Ochavas	4	0 25	$\frac{0}{25}$	1 36		0 170	7 256
Total	_	_		_	m ⁸	_	29 923
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.			•	•		-	
Coronamientos	4	3 03	ł	0 10	m³	0 436	
62	4	2 67	0 36	$\frac{0.05}{2}$	•	0 096	
	4	0 36	0 36	0 05	•	0 009	0 541
Capa sobre el estribo	4	0 71	0 32	0 15	•	0 136	0 136
Total	_		_	_	m³	_	0 677

	de las iguales	1	DIMENSIO	NES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de partes ign	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
IV—Revoques							
Estribos	2 4 4 4 2 4	4 20 0 75 1 05 0 34 2 10 0 32	 	1 24 0 13 0 25 0 15 0 12 0 25	•	10 42 0 36 1 05 0 20 0 50 0 32	12 85
Muros de vuelta	4	2 99	••	1 76	>	21 05	21 05
Total	-	_	-	-	m³	-	33 90
V-Maderas							
Vigas	2 2 2	2 50 1 54 2 70	0 30 0 20 0 30	0 30 0 30 0 12	>	0 450 0 185 0 194	0 829
Total	-	-	-	-	w,		0 829
VI-Fierros							
Travessãos	4 12	2 10 0 06	0 025 0 06	0 0 25 0 018		40 79 6 04	
rae T	4	0 80	0 015	0 015	>	5 59	52 42
Total	-	_	-	-	kg.	_	52 42
Tipe D— Alcanta- rilla abierta							
Luz 2 00 Altura media 2.04							
I — Escavacion para cimientos							
Estribos	2	4 20	1 10	1 00	mª	9 240	9 240
Muros de ala	4	3 16 0 75 0 75	0 68 0 08 0 16	1 00 1 00 1 00	» »	8 595 0 240 0 480	
•••	4	0.75+0.45	0 38	1 00	•	0 912	10 227
Total	-	_	-	-	m³	_	19 467

	las los	DIMENSIONES				CANTIDADES	
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNEDAD METRICA	Parciales	POTALES
II—Albañileria de la- drillo en mesola or- dinaria.							
Cimientes—Estribos	2	4 20	[10	0 90	m*	8 316	8 316
Muros de ala	4	3 16	0 68 0 08	0 90 0 90		7 736	
	4	0 75 0 75	0 16	0 90	>	0 432	
	4	0.75 + 0.45	0 38	0 9 0	•	0 821	9 205
Estribos-Elevacion	2	4 20	0 90	1 21	٠	9 374	•
	2 2	4 20 4 20	0 70 0 35	0 38 0 12	,	2 234 0 353	
	4	0 20	0 24	0 50	,	0 048	
,,	4	0 75	() 35	0 12	,	0 126	
	4	1 05	0 35	0 15	>	0 221	
	4	0 45	0 35	0 15	,	0 095	12 451
Muros de ala—Elevacion	4	0 42	2 66	$\frac{2.04+0.25}{2}$	•	5 117	
16	4	0 42	0 40	0 25	,	0 168 0 204	
16 66	4	0 75 0 75	0 08 0 16	0 85 1 25	>	0 600	
	4	0 35+0.70	0 38	1 74	>	1 389	7 478
Total		2	_		m²		37 450
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.							
Coronamientos	4	3 90	0 35	0 10 0 12	m.	0 546	
66	4	0 46 0 45	0 45 0 35	0 12	>	0 097	
	4	0 35	0 35	0 08 0 05	•	0 039	
	4	0 35	0 35	3	,	0 008	
•••	4	0 42	0 35	0 08	•	0 047	0.046
************	4	0 42	0 35	0 05	•	0 010	0 846
Capa sobre los estribos	4	0 60	0 35	0 15	•	0 126	0 126
Total	-	i –	-	- .	m³	-	0 972
IV-Revoques							
Estribos (superfi. int.)	2	4 20	••	1 62 0 12	m³	13 61 0 36	
66 66	4	0 75 1 05	••	0 15	>	0 63	
11 11	4	0 45	• •	0 15	•	0 27	
•		1 1				14 87	

ENDMISTERS !	de las	DI	MENSIONI	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Estribos—superfi. frente.	2 4		::	0 12 0 15		14 87 0 50 0 21	-
Muros de ala	4	$\frac{2.04+0.25}{2}$		3 47	3	15 89	1
frente posterior	4 4	0 52 0 42	::	0 25 0 25 0 25	,	0 52 0 42 0 52	2000
Total	-	11-1	-	-	m²	-	32 93
Vigas	2 2 2	3 00 1 54 2 70	0 30 0 20 0 30	0 30 0 30 0 12	m³	0 540 0 185 0 194	0 919
Total VI—Fierros	-	-	-	-	m³	F	0 919
Travesaños Tuercas Tornillos en los estribos comprendidas las bar-	12	2 10 0 06	0 025 0 06	0 025 0 018	kg.	40 79 6 04	
ras T	4	0 80	0 015	0 015	>	5 59	52 42
Total Tipo E—Alcanta- rilla abierta	1	-	-	-	kg.	-	52 42
Luz 2.50 - Altura media 2.15							14
I—Escavacion para cimientos			1				÷
Estribos	2	4 20	1 10	1 00	m³	9 240	9 240
Muros de ala	4	3 325 0 55	0 68 0 16	1 00 1 00	> >	9 044 0 352	
"	4	$\frac{1.95+2.25}{2}$	0 32	1 00	>	2 688	12 084
Total	-	-	_	-	m³	_	21 324
ll—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2	4 20	1 10	0 90	m ^s	8 316	8 316
Muros de ala.	4	3 325 0 55	0 68 0 16	0 90 0 90	20	8 140 0 317	
- " " " " " " " " " " " " " " " " " " "	4	$\frac{1.95 + 2.25}{2}$	0 32	0 90	2	2 419	10 876

		de las iguales	DI	MENSION	es	MÉTRICA	CANT	DADES
INDICACION D	LAS OBRAS	numero de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉT	Parciales	TOTALES
.								19 192
Estridos-E	levacion	2 2 2 4	4 20 4 20	0 90 0 43	1 55 0 48	m°	11 718 1 734	
"		2	2 40	0 12	0 48	•	0 276	
		4	0 90 0 45	0 47 0 47	0 45 0 15	3	0 761 0 127	14 616
Muros de el	a—Elevacion	4	2 725	0 42	2.15+0.35	,	5 723	14 010
H OF COLUMN	26	4	0 50	0 42	0 35	,	0 294	
٠٠.		4	0 55	0 16	0 78	•	0 275	
44		4	$\frac{1.93 + 2.18}{2}$	υ 32	1 16	•	3 051	
66		4	1.08+1.23	0 16	0 40		0 296	
٠ ، ،	"	4	0 10	0 12	1 16	,	0 028	9 667
		١		2	1 10		0 020	
•	Total		_		_	m*	_	43 475
III—Albañ drillo en dráulioa.	ileria de la- mescla hi-							
Coronamien	tos	4	3 99	0 36	0.10	m³	0 575	
"	•••••••	4	0 45 0 47	0 52 0 5 5	0 10 0 10	3	0 094	
L¢.		4	0 35	0 42	0 08		0 047	
66		4	0 35	0 42	0 05	,	0 010	
"	•••••	4	0 42	0 45	0 08	•	0 060	
		4	0 42	0 45	0 05	•	0 013	0 902
Capa sobre	los estribos.	4	0 45	0 47	0 15		0 127	0 127
	Total	-	-		-	mª	_	1 029
IV—Re	evoques							
Estribos	• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	.2	4 20	••	1 55	m³	13 02	
		2	0 90	••	0 45	•	1 62	
Frente Lateral		2 4	2 40 0 35	••	0 48 0 45	•	2 30 0 63	17 57
Muros de al			1	1	0.35+2 15	,		1, 0,
Muros de ai	<u> </u>	8	3 56 0 65	••	0 35		17 80 1 82	
		4	0 42	•	0 35	•	0 59	20 21
	Total		_	_	_	m³	_	37 78
							1	

	alas	DI	MENSIONE	S	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	CNIDAD MET	Parciales	TOTALES
∇ — Maderas							
Soleras Durmientes	2 4	2 40 2 40	0 30 0 30	0 12 0 12	m³	0 173 0 346	0 519
Total	-	-	-	-	m³	-	0 519
VI—Fierros							
Tramo—Peso aproxima- do	1				kg.	867 00	867 00
Total	-	-	_	_	kg.		867 00
Tipo F-Alcanta- rílla abierta							
Luz 3,00—Altura media 2,12							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2	4 20	1 20	1 00	m³	10 080	10 080
Muros de ala	4	3 28 1 00	0 68 0 16	1 00 1 00	,	8 922 0 640	
	4	$\frac{1.92+2.20}{2}$	0 33	1 00	,	2 719	
	4	0 20	$\frac{0}{2}$	1 00	,	0 060	12 341
Total	_	_	_ 1		m³	_	22 421
II—Albañileria de la- drillo en mescla or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2	4 20	1 20	0 90	m³	9 072	9 072
Muros de ala	4	3 28	0 68	0 90	>	8 029	
	4	1 00 1.92+2.20	0 16 0 33	0 90 0 90	>	0 576 2 447	
	4	0 20	0 15	0 90	,	0 054	11 106
Estribos—Elevacion	2		1 00	0 95		7 980	11 100
	4	4 20 0 16	0 24	0 95	,	0 073	
	2	4 20	0 84	0 50	,	3 528	
	2	4 20	0 68	0 07	>	0 400	
	2 2	4 20 2 55	0 28	0 48	>	1 129 0 147	
	4	0 80	0 06 0 40	0 48 0 45 0 15	>	0 576	
76 66	4	0 45	0 40	0 15		0 108	
	4	0 20	0 20	0 48	,	0 038	13 979
			2		_		34 157
	- 1	•	•	•	. '	' '	OF IOI

.

	de las	D	IMENSIO:	NES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Muros de ala—Elevacion	4	2 655	0 42	2.12+0.35	m³	5 509	34 157
	4	0 475	0 42	0 35	•	0 279	
	4	1 00	0 16 0 33	0 45 0 95	•	0 288 1 204	
	4	0 96 1 00	0 33	1 45	5	1 914	9 194
Total	-	_		_	m³	_	43 351
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi dráulica.							A STATE OF THE PARTY OF THE PAR
Coronamientos	4	3 895	0 35	0 10		0 545	
	4	0 75 0 45	0 35 0 45	0 10 0 10	3	0 105 0 081	
**	4	0 62	0 32	0 08		0 063	
	4	0 35	0 35	0 08	•	0 039	
	4	0 62	0 32	0 05	•	0 013	
	4	0 35	0 35	$\frac{0\ 05}{3}$	>	0 008	ი 854
Capa sobre el estribo	4	0 35	0 40	0 15	>	0 084	0 084
Total	-	-	-	_	m³	_	0 938
IV—Revoques							
Estribos	2	4 20	••	1 62	m³	13 61	
•6	4	0 80	••	0 45	>	1 44 0 27	
TA4-	4	0 45 2 55	••	0 15 0 48	>	2 45	
FrenteLateral	2 4	0 34	••	0 45	5	0 61	18 38
Muros de ala	4	3 47		2.12+0.35		17 14	
11 11	8	0 69		0 35	,	1 93	
Lateral	4	0 42	••	0 35	•	0 59	19 66
Total	-	-		_	m²	-	38 04
V-Maderas							
Soleras	2	2 40	0 30	0 12	m³	0 173	0 178
Durmieutes	5	2 40	0 30	0 12		0 432	0 432
Total	_	-		_	m ^s	-	0 605
VI—Fierror							
Tramo-Peso aproxima-							
do		••	• •		kg.	1170 00	1170 00
Tota	-		_		kg.	-	1170 00

	de las iguales	I	DIMENSIO	NES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
Tipo G—Alcantari- lla abierta			٠				
Luz 4.00—Altura media 3.16							
I— Iscavacion para cimientos							
Estribos	2	4 20	1 50	1 10	m³	13 860	13 860
Muros de ala	4 4 4 4	4 84 1 68 0 25 0 78	0 68 0 16 0 32 0 48	1 10	, , ,	14 481 1 183 0 352 1 647	_
	4	$\frac{1.36+0.82}{2}$	0 64	1 10	,	3 069	20 732
Total	_	_	_	_	m ^s	-	34 592
II—Albañileria de la- drillo en mescla or- dinaria.							
Cimientos—Estribos	2	4 20	1 50	1 00	m³	12 600	12 600
Muros de ala	4 4 4 4	4 84 1 68 0 25 0 78 1.36+0.82	0 68 0 16 0 32 0 48 0 64	1 00 1 00 1 00 1 00 1 00	•	13 165 1 075 0 320 1 498 2 790	18 848
Estribos elevacion	2	4 20	0 98	2 51	>	20 662	
	2	$\frac{4.90+4.50}{2}$	0 16	2 05	*	3 083	
	2	$\frac{4.40+4.76}{9}$	0 16	1 10	>	1 612	
66 66	2 2 4 4 4 4	4 20 2 50 0 85 0 48 0.42+0.20 2 0 13	0 50 0 13 0 48 0 45 0 32 0 15	0 53 0 53 0 50 0 15 3 04 3 04	> > > >	2 226 0 345 0 816 0 130 1 206 0 119	30 19 2
Muros de ala, elevacion.	4	4 19	0 42	$\frac{3.16+0.35}{2}$		12 354	
10	4 4 4 4	1 68 1 90 0 50 1.60+1.44	0 42 0 16 0 32 0 16 0 16	0 35 1 10 2 05 0 60	,	0 323 1 183 4 986 0 192 1 449	
··	4	0.76+0.70	0 16	0 90	•	0 420	20 907
Total	-	_	_	_	—	-	82 554

	las	Di	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numao de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UKIDAD MET	Parciales	TOTALES
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.				ı			
Coronamientos	4 4 4	6 15 0 72 0 45 0 35	0 36 0 36 0 50 0 45	0 10 0 10 0 10 0 08 0 05	, ,	0 886 0 104 0 090 0 050	
	4	0 35 0 50	0 45 0 42	0 08	,	0 011	
	4	0 50	0 42	0 05	,	0 014	1 222
Capa sobre el estribo	4	0 4 0	0 48	0 15	,	0 115	0 115
Total	-		_	_	m³	_	1 337
IV—Revoques							
Estribos (superfi. inter.)	2	4 20	••	2 51		21 08 1 70	
	4	0 85 0 45	••	0 50 0 15		0 27	
" (superficie frente) " (lateral)	2 4	2 50 0 35	••	0 53 0 50	•	2 65 0 70	26 4 0
Muros de ala	4	5 47	••	$\frac{3.16+0.35}{2}$,	38 40	
·	8 4	0 72 0 42	••	0 35 0 35	•	2 02 0 59	41 01
Total		-	_	_	m²		67 41
V-Maderas							
Soleras	2	2 40	0 30	0 12	m³	0 173	0 173
Durmientes	6	2 40	0 30	0 12	>	0 518	0 518
Total			_		m ⁸	_	0 691
VI—Fierros							
Tramo-Peso aproximas		••	••		kg.	1510 00	1510 <u>00</u>
Total			_	_	kg.	_	1510 00

	ales	1	DIMENSIONE	s	RICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Tipo H—Alcantari- ila de bóveda			1				
Luz 0,80—Altura media 2.38							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2 4	5 80 0 9 2	0 85 0 55	1 00 1 00	mª	9 860 2 024	11 884
Muros de ala	4 4	2 85 1 95	0 68 0 08	1 00 1 00	3	7 752 0 624	
**	4	0.05	0 08	1 00		0 176	10.015
Total	4	3	0 37	1 00	m ³	1 665	10 217
II—Albañileria de la- drillo en mescla or- dinaria.		_	_	_	m		22 10
Cimientos—Estribos	2 4	5 80 0 92	0 85 0 55	0 90 0 90	m³	8 874 1 822	10 696
" Muras de ala	4 4 4	2 85 1 95 0 55	0 68 0 08 0 08	0 90 0 90 0 90	3 3	6 977 0 562 0 158	
	4	0.05	0 37	0 90	2	1 499	9 196
Estribos (elevacion)	2	_	0 65	1 00	,	5 408	5 408
Tímpanos	2	4 16	0.77+0.40	1 05		5 111	
A deducir.	1	4 16	$\frac{2}{\pi \times 0.72}$	0 72	2	5 111 3 387	1 724
				2.02+1.87	13	1	1 (2)
Muros de cabeza A deducir	2 2	3 20 0 80	0 72 0 72	1 00	3	8 963	
			$\frac{\pi}{2} \times 0.72$	0 72		1 152	
	2 2	3 20	0 36	0 15	,	0 346	6 292
Muros de ala—Elevacion		l	$\frac{1}{1.79} \times 1.87 + \frac{0.4}{1.87}$	$\frac{1}{2+0.49} \times 0.35$,	5 937	
Dados	4		$\frac{1}{2}$ (0.49×0.55-			0 350	
Refuerzos	4	0 32	0 08	0 77	>	0 079	
	4	0 32	0 08	0 95		0 097	
	4 4 4	0 32 0 32	0 08 0 08	1 13 1 30	3	0 116 0 133	
4.	4	0 32	0 16 0 16	1 48	9	0 303 0 425	7 440
Total		0 40	0 10	1 66	m ^s	0 420	40 756
1 Oeai	4	_	_		m		40 100

	de las iguales	DI	MENSION	ES	INFTRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	nummo de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD INFO	Parciales	TOTALRS
III—Albañileria de la drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4 4	3 115 0 60 0 50	0 36 0 47 0 42	0 12 0 08	•	0 449 0 135 0 067	
	4 2	0 50 2 70	0 42 0 36	2	' '	0 014 0 350	1 015
Capa sobre la bóveda	1	4 16	2 30	0 05	,	0 478	0 478
Total	-	_		_	m³	-	1 493
IV—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica p' bóveda.			_			-	
	1	5 60	$\frac{\pi}{2}$ 0 72	0 72	m*	4 560	
A deducir	1	5 60	$\frac{\pi}{2}$ 0 40	0 40	1 1	1 407	3 153
Total	-	-	_	_	m*	-	3 153
V—Revoque hidráuli- co para la toma de las juntas.							
Frente	2	$\frac{\pi}{2} \left(\overline{0.72}^2 \right)$	$-\overline{0.40}^2$		m³	1 126	1 126
Total		_	_	_	m³	-	1 126
VI — Revoque							
Pies derechos	2	5 60	••	1 00	m³	11 20	1 (20
Muros de ala	4	2 98		$\frac{1.95+0.38}{2}$	•	13 89	
Dados	4	0 38 0.42+0.49	••	0 72	l i	1 09	
	4	2	••	0 35	1 1	0 64	
Muros de cabeza	4 2	0 35 1.82+1.08	••	0 72 1 87	f 1	1 01 5 42	
		$\frac{\pi}{2}$ 0 72		0 72		1 63	
A deducir	2 2	$\frac{\pi}{2}$ 0 72 1 00	••	0 80	1 1	1 60	18 82
Intrados	1	5 60	••	π 0 4 0	,	7 04	7 04
Total	-	-	_	_	m³	-	37 06

	las	I	IMENSIONE	S	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO de las Partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TO ALES
Tipo I — Alcanta- rilla de bóveda							
Luz 1.00—Altura media 2,47							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2 4	5 30 0 90	0 95 0 49	1 00 1 00	m³	10 070 1 764	11 834
Muros de ala	4 4	3 205 1 00 1 00	0 68 0 16 0 32	1 00 1 00 1 00	•	8 718 0 640 1 280	
۸ ،	4	2 68	0 41	1 00	,	2 198	12 836
Total	-	_	_	-	m³		24 670
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.		•	,				
Címientos—Estribos	₽ 4	5 30 0 90	0 95 0 49	0 90 0 90	m³	9 063 1 588	10 651
Cimientos—Muros de ala	4	3 205 1 00 1 00	0 68 0 16 0 32	0 90 . 0 90 0 90	•	7 846 0 576	
	4	2 68	0 41	0 90	,	1 152 1 978	11 552
Estribos—Elevacion	2	3 70	0 75	1 10	,	6 105	6 105
l'impanos	2	3 70	$\frac{0.82+0.41}{2}$	1 25	,	5 689	
A deducir	1	3 70	$\frac{\pi}{2}$ 0 82	0 82	,	3 908	1 781
Muros de cabeza	2	3 48	0 70	$\frac{2.07+2.19}{2}$,	10 377	
A deducir	2	1 00	0 70	1 00	>	1 540	
	2	0 70	* 0 82	0 82		1 479	
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	2	3 48	0 22	0 12	,	0 184	7 174
Muros de ala—Elevacion	4			$\frac{2+0.49}{2} \times 0.35$	•	7 788	
Dados	4	0 352 (0.	49×0,525 +0	.42×0.525)	•	0 334	
Refuerzos	4	1 00 1 12	0 16	0 90	>	0 576	
6.	4	1 02	0 16 0 16	1 45 0 90	,	1 039 0 588	10 325
Total	_	_	_	_	m ⁸		47 588

III		ales	D	MENSION	ES	RICA	CANT	IDADES
drillo en mescla hidráulica. 4 3 677 0 35 0 10 m² 0 515 0 12 0 08 08 0064 0 126 0 08 0064 0 004 0 004 0 004 0 004 0 004 0 004 0 003 0 004 0 013 0 004 0 013 0 004 0 013 0 004 0 013 0 003 0 004 0 013 0 003 0 004 0 013 0 003 0 004 0 003 0 004 0 003 0 004 0 003 0 004 0 003 0 003 0 003 0 004 0 003 0 003 0 003 0 004 0 003 0 003 0 004 0 003 0 004 0 003 0 003 0 003 0 003 0 004 0 003 <	INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
1	drillo en mescla hi-							
Capa sobre la bóveda 1 3 70 2 65 0 05 3 0 490 0 490		- 1	0 75 0 4 75	0 35 0 42	0 12 0 08 0 05	>	0 126 0 064	
Total IV—Albañilería de ladrillo en mezcla hidráulica para bóveda	*** * * * * * *	2	2 86	0 32	0 18	>	0 329	1 047
IV—Albañilería de ladrillo en mezcla hidráulica para bóveda 1 5 10 π/2 0 82 0 82 m² 5 387 A deducir 1 5 10 π/2 0 50 0 50 2 2003 3 38 Total — — — m² 5 387 V—Revoque hidráulico para la toma de las juntas. 2 π/2 (0.82 - 0.50) m² 1 327 1 327 VI—Revoque 2 π/2 (0.82 - 0.50) m² 1 10 m² 11 22 11 22 1 327 Muros de ala 4 3 45 2.15+0.38 / 2 17 46 1 05 1 05 / 2 10 05 4 0 38 0 69 / 0 69 / 0 69 / 0 06 1 05 / 2 10 05 4 0 35 0 69 / 0 96 / 0 96 20 11 05 / 0 06 Muros de cabeza 2 π/2 0 82 0 82 / 2 11 00 2 11 00 10 π 0 50 , 8 01 8 01 Muros de cabeza 2 π/2 0 82 0 82 2 11 10 π 0 50 , 8 01 8 01	_	1	3 70	2 65	0 05	*	0 490	0 490
A deducir	IV—Albañilería de la- drillo en mezcla hi-		-	_	_	mª	_	1 537
A deducir	•••••	1	5 10	$\frac{\pi}{2}$ 0 82	0 82	mª	5 387	
V—Revoque hidráu-lico para la toma de las juntas. Frente	A deducir	1	5 10	$\frac{\pi}{2}$ 0 50	0 50	,	2 003	3 384
lico para la toma de las juntas. Frente	Total	\dashv	-	_	_	m³	_	3 384
Total	lico para la toma de							
Total	Frente	2	$\frac{\pi}{2} \left(\frac{2}{0.82} \right)$	$-\frac{2}{0.50}$		m²	1 327	1 327
Pies derechos 2 5 10 1 10 m² 11 22 11 22 Muros de ala 4 3 45 215+0.38 17 46 105 1 05 1 05 1 05 1 05 1 05 1 05 0 69 0 69 0 96 20 11 2 0 96 20 11 2 0 96 20 11 2 0 96 20 11 2 0 96 20 11 2 0 96 20 11 2 0 96 2 0 11 2 0 96 2 0 11 2 0 96 2 0 11 2 0 96 2 0 11 2 0 96 2 0 11 2 0 96 2 0 11 2 0 96 2 0 11 2 0 96 2 0 11 2 0 96 2 0 11 2 0 96 2 0 11 2 0 96 2 0 11 2 0 96 2 0 11 2 0 96 3 0 1	Total	\dashv	-	-	_	m³	_	1 327
Muros de ala	VI—Revoque							
Dados 4 0 38 2 0 69 1 05 4 0.42+0.49 0 35 0 69 0 64 2 0 35 0 69 0 96 20 11 Muros de cabeza 2 2 0 202+1.20 2 07 6 67 6 67 Δ 2 0 11 2 0 0 11 1 10 2 200 2 36 Intrados 1 5 10 π 0 50 8 01 8 01	Pies derechos	2	5 10		1 10	m³	11 22	11 22
Dados	Muros de ala	4	3 45				17 46	
Muros de cabeza		4				•	1 05	
Muros de cabeza		4	2	••		1		
A deducir		2	2.02+1.20					20 11
1 1 0 π 0 50 x 2 20 2 36 π 1 10 π 1 1 10 π 1 1 10 π 1 10 π 1 1 10 π 1 1 10 π 1 1 10 π 1 1 10 π 1 1 10 π 1 1 10 π 1 1		- 11	- 1	••			' I	
Intrados	1	2			1	И		2 36
Total	ntrados	1	į		i	- 1		
1061 - - - m ² - 41 70	Total	\parallel	_	_				41 70

•	de las iguales	l I	IMENSIONE	S	HETRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO de Partes ign	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Tipo J — Alcanta- rilla de bóveda							
Luz 1 50 Altura media 3.14							
I - Escavacion para cimientos							
Estribos	2 4	5 72 0 40	1 05 1 05	1 00 1 00	m³ >	12 012 1 680	13 692
Muros de ala	4 4 4	4 05 0 80 1 95 3 65	0 68 0 08 0 16	1 00 1 00 1 00	>	11 016 0 256 1 248	
**********	4	3 65	0 52	1 00	•	3 796	16 816
Total II—Albañileria de la- drillo en mezcia or- dinaria.	_	_	_	-	m*	_	30 008
Cimientos—Estribos	2 4	5 72 0 40	1 05 1 05	0 90 0 90	m³	10 811 1 512	12 323
Muros de ala	4 4 4	4 05 0 80 1 95 3 65	0 68 0 08 0 16 0 52	0 90 0 90 0 90 0 90	> >	9 914 0 230 1 123 3 416	14 683
Estribos—Elevacion	2	_	0 85	1 30	,	8 442	8 442
Timpanos	2	3 82	$\frac{0.75+1.15}{2}$	1 60	,	11 618	
A deducir	1	3 82	$\frac{\pi}{2}$ · 1 15	1 15	,	7 936	8 667
Muros de cabeza A deducir	2 2	•	0 85	$\frac{2.60+2.72}{2}$	•	18 088	
A deductr	2		0.85 $\frac{\pi}{2}$ 1 15	1 30 1 15	,	3 315 3 532	
	2	4 00	$\frac{1}{2}$ 1 15 0 22	0 12		0 211	11 030
Muros de ala—Elevacion	4	$3.65 \frac{1}{2} \left(\frac{0.42 + 0}{2} \right)$,	13 859	
Dados	4		(0. 4 0×0.42+	-0.40×0.48)	•	0 209	
Refuerzos	4 4 4	0 80 0 95 1 00	0 08 0 16 0 16	1 05 1 55 2 05	> > >	0 269 0 942 1 312	16 591
Total	-	_	_	_	m³	_	66 746

	la.s	D	MENSION	ES	KETRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero delas partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD KE	Parciales	TOTALES
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.							
Coronamientos	4 4	5 023 0 59 0 35	0 35 0 35 0 42	0 10 0 12 0 08	•	0 703 0 099 0 047	
,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	4	0 35 3 58	0 4 2 0 32	0 05 0 18	> >	0 010 0 412	1 271
Capa sobre la bóveda	1	3 82	3 34	0 05		0 638	0 638
Total			_	_	mª	-	1 909
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bóveda							
	1	5 62	$\frac{\pi}{2}$ 1 15	1 15	m ^s	11 675	
A deducir	1	5 62	$\frac{\pi}{2}$ 0 75	0 75	>	4 966	6 709
Total	_	-	_	_	m*	-	6 709
V—Revoque hidráuli- co para la toma de lasjuntas.							
Frente	2	$\frac{\pi}{2}(\frac{2}{1.07})$	$-\frac{2}{0.75}$	••	m²	1 83	1 83
Total	-	_	_		m³	_	1 83
VI-Revoque							
Piés derechos	2	5 52	••	1 30		14 35	14 35
Muros de ala	4	4 78	••	$\frac{272+0.30}{2}$,	28 87	
Dados	4	0 52 3.42+0.48	••	0 30	•	0 62	
	4	2	••	0 29	*	0 52	90.41
	4	0 52	••	0 29	,	0 60	30 61
Muros de cabeza	2	2.74+1.70 2	••	2 60	•	11 54	
A deducir	2	$\frac{\pi}{2}$ 1 07		1 07	ł I	3 60	
	2	1 50	••	1 30	1 1	3 90	4 04
Intrados	1	5 62	••	π ×0 75	•	13 24	13 24
Total	-	_	_	_	m*	-	62 24

	las ales	Е	IMENSIONE	S	KETRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Tipo K — Alconta- rilla de béveda Luz 2,00—Altura media 2,83							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2 4	6 05 1 05	1 10 0 25	1 00 1 00	m ⁸	13 310 1 050	14 360
Muros de ala	4 4 4	3 42 1 25 1 20	0 63 0 08 0 16	1 00 1 00 1 00	>	9 302 0 400 0 768	
" Total	4	2 85	0 4 3	1 00	m ^s	2 451	12 921 27 281
II—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.						•	
Cimientos—Estribos	2 4	6 05 1 05	1 10 0 25	0 90 0 90	m ⁸	11 979 0 9 4 5	12 924
Muros de ala	4 4 4	3 42 1 25 1 20	0 68 0 08 0 16	0 90 0 90 0 90		8 372 0 360 0 691	
	4	$\frac{285}{2}$	0 43 0 90	0 90 1 10	>	2 205	11 628
Estribos—Elevacion Tímpanos	2 2	4 05 4 05	1.00+0.77	1 90	,	8 019 13 620	8 019
A deducir	1	4 05 (arc. 1	22°23′2— 2 1.55	2.00×0.55	*	8 165	5 455
Muros de cabeza	2	4 30	0 90	$\frac{2.20+2.32}{2}$	•	17 492	
A deducir	2	arc, 122º2	\ 2	ž) 0 90	>	2 076	
	2		1.15×1.15—2.	(0.00)		1 552	
	2 2	2 00 4 30	$\begin{array}{c c} & 1 & 10 \\ & 0.05 + 0.12 \end{array}$	0 90 0 30	,	3 960 0 219	
Muros de ala—Elevacion	1 1		$\frac{1}{.42} \times 2.17 + \frac{0.45}{.42}$	١.	,	8 762	
D .	4	$\begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$		-0.58×0.42		0 369	
Refuerzos	4 4	0 42 0 42 0 41	0 08 0 08 0 08	0 85 1 05 1 25		0 114 0 141 0 164 0 403	ı
66	4 4	0 42 0 42 0 37	0 16 0 16 0 16	1 50 1 75 1 95		0 470 0 462	10 885 58 596
Total	-	_	-	_	m ^s	-	30 .,90

	-	,			-		
	1 a a a		DIMENSIONE	S	METRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	5 e				2	9	
	nummo de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UMIDAD	Parciales	TOTALBS
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica,							
Coronamientos	4	3 98	0 35	0 10	mª	0 557	
	4	0 75 0 53	0 35 0 42	0 12 0 08		0 126 0 071	
	4	0 53	0 42	0 05	,	0 015	
	2	3 80	0 32	0 18		0 438	1 207
Capa sobre la bóveda	1	4 05	2 80	0 05	,	0 567	0 567
Total	-	_	-	_	m*	_	1 774
IV—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica para bóveda							
	1	5 95 arc.	122023' (1.	55×1.55	ms	15 267	
A deducir ·	1	5 95 arc.	122*23' (1.	15×1.15	,	8 404	6 863
Total	_	_	_ `	<u> </u>	m*	_	6 863
V—Revoque hidráuli- co para la toma de las juntas.							
Frente	2	arc. 122°23′ ($\frac{1.55\times1.55}{2}$	$\left(\frac{1.15\times1.15}{2}\right)$	m²	2 31	2 31
Total	-	-	-	_	m³	_	2 31
VI-Revoques							
Piés derechos	2	5 85	••	1 10	m²	12 87	12 87
Muros de ala	4	3 70	••	$\frac{2.23+0.36}{2}$		19 17	l I
	4	0 75	••	0 36	•	1 08	1
	4	0.42+0.49	••	0 35	>	0 64	
	4	0 75	••	0 35	•	1 05	21 94
Muros de cabeza	2	$\frac{2.95+2.20}{2}$		2 20	>	11 33	
A deducir	2	arc. 12	1 4 6 5	$-\overline{1.15}^{2}$	•	2 36	
	2	(arc. 1220)	$\frac{13^{7}}{1.15} - \frac{2}{1.15}$	$\frac{00\times0.55}{2}$		1 73	
	2	200	••	1 16	•	4 40	2 84
Intrados	1	5 95	arc. 122°2	$3' \times 1.15$	•	14 61	14 61
Total		_		_	m²	-	52 26

	las]	DIMENSIONE	S	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las Partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UKIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Tipo L — Alcanta- rilla de bóveda							
Luz 3.00—Altura media 3.43							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	24	6 14 0 95	1 35 0 15	1 00 1 00	m ⁸	16 578 0 570	17 148
Muros de ala	4 4	4 28 1 75 1 40	0 75 0 08 0 16	1 00 1 00 1 00	>	12 840 0 560 0 8 9 6	
••	4	0 54	3 68	1 00		3 974	18 270
Total	-	-	_	_	m³		35 418
ll—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.							
Cimientos — Estribos	24	6 14 0 95	1 3 5 0 15	0 90 0 90	m³	14 920 0 513	15 433
Muros de ala	4 4	4 28 1 75 1 40	0 75 0 08 0 16 3 68	0 90 0 90 0 90	,	11 556 0 504 0 806	10.440
Estribos—Elevacion	4	0 54 4 14	1 15	0 90 1 10	•	3 577 10 474	16 443 10 474
Timpanos	1		$08'\frac{1.556}{2} + 2$,	54 582	10 4/1
A deducir	1	4 14	4 38	3 056	,	27 708	
ec	1	4 14 arc.	1340 46' 2.13	-3×0.63	,	18 792	8 082
Muros de cabeza	2	•	•	$\frac{2.75+2.82}{2}$		28 073	
A deducir	2	arc. 134046		2 0 90	,	3 980	
	2	(arc. 134°46	$\frac{2}{1.63}$ $\frac{3.00\times}{2}$	0.63		3 923	
	2	3 00	1 10	0 90 0.05+0.08	•	5 940	
*** *****	2	5 60	0 25	2	,	0 182	14 048 64 480

INDICACION DE LAS OBRAS]]	DIMENSIO	NES	2	CANI	IDADES
	NUMBRO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD BETRICA	Parciales	TOTALM
Muros de ala—Elevacion	4	8.78(0.97+0	 -48 <u>-48</u> -2.75 -75 -1.48 -	 9+0.42 2 × 0 33)	m³	31 168	64 4%
"	4	0 50	$\frac{0.49+0.42}{2}$	0 33		0 300	
Refuerzos	4444444	0 35 0 35 0 35 0 35 0 35 0 35 0 35 0 35	0 08 0 08 0 08 0 08 0 08 0 16 0 16 0 16	1 00 1 19 1 39 1 58 1 77 1 96 2 16 2 36 2 55	»	0 112 0 133 0 156 0 177 0 198 0 439 0 484 0 529 0 539	34 235
III—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulioa.		_			m-	_	98 715
Coronamientos	444	5 20 0 52 0 45	0 36 0 47 0 42	0 10 0 12 0 08 0 05	mª	0 749 0 I17 0 060	
	4	0 45 5 14	0 42 0 32	0 05 3 0 18		0 013 0 592	t 531
Capa sobre la bóveda	1	4 14	arc. 7108'×	_		1 171	1 171
Total	$-\ $	_	_	_	m³	_	2 703
IV—Albañileria de la- drillo en mesola hi- dráulica para bóveda							تنسيه
m . 1	1	5 94	$rc.\frac{134^{\circ} \ 46'}{2} \left(\bar{2}\right)$	$\frac{2}{1.13} - \frac{2}{1.63}$	1 %-	13 133	13 133
TotalV—Revoque hidráuli- para la toma de las juntas.		-			m³	~	13 133
Total	2	re 134° 46′ (2	2.13—1.63 —	i	m³	4 42 —	4 42
VI—Revoque Piés derechos furos de ala	2	5 94 4 90		2.80+0.35	m²	13 07 30 87	13 07
	4	0 60		0 35	•	0 84	
	4 0	2 +0.49		0 33	•	0 60	
69	4	0 60		0 33	•	0 79	33 10 46 17

	las	1	DIMENSION	TES	RICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉTRICA	Parciales	TOTALES
Muros de cabeza	2	3.08+4.22		2 75	m²	20 08	46 17
A deducir	2	arc. 134°46′	$\left(\frac{2}{195-1.6}\right)$	$\binom{2}{3}$		2 69	! !-
	2	$\left(\frac{\text{arc. } 134^{\circ}46}{2}\right)$		$(\times 0.63)$	3	4 36	
	2			1 10		6 60	6 43
Intrados	1	5 94	arc. 134	'46' × 1.63	3	22 77	22 77
Total	_	_	-	-	m	_	75 37
Alcantarilla sifon Tipo—M							
Luz 0.80—Altura media 2.78 —							
I—Escavacion para cimientos							
Muros de entrada y sa- lida	4	2 85	0 34	2 00	m³	7 752	7 752
Recipientes	2	1 85 0 70	1 64 0 35	4 50 4 50	3	27 306 4 410	
Րubo	i	4 00	2 30	2 50	3	23 000	54 716
A deducir	2	1 64	$\frac{0.40+0.90}{2}$	0 20	3	0 426	
	2	1 64	$\frac{1.00+2.98}{2}$	1 98		12 924	
	2	2 30	0 60	1 98	•	5 465	18 815
Total	-	-	_	_	ma	_	43 653
I—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
limientos—Muros de en- trada y salida	4	2 85	0 34	0 90	m³	3 488	3 4 88
Clevacion — Idem	4	2 85	0 24	1 10		3 010	3 010
Recipientes	2	0 80	0 40	2 60	3	1 664	
h _i	2 4 2 2 2	0 80 1 15	0 32 0 32	0 90 4 50	,	0 461 6 624	
	2	2 10 0 80	0 50 0 80	4 50 0 32	,	9 450 0 410	
	2	2 10	0 10	0 40		0 168	
	H	1	I			18 777	6 498

	de las		DIMENSION	TES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACIÓN DE LAS OBRAS	NUMBRO de	Largo	Espesor	Altura	UMEDAD ME	Parciales	TOTALES
A deducir	2		0 80	0 50	m*	18 777 0 640	6 498
be	2			$\frac{\times 0.46}{2}$ 0 50	•	0 082	
	2	arc. 81°5	$7' \left(\frac{1.11 - 0.61}{9} \right)$	0 50	,	0 615	17 440
Tubo	2 1 2	4 00 4 20 4 20	0 72 0 80 0 65	0 75 0 32 0 80	,	4 320 1 075 4 368	
Timpanos	2	4 20	$\frac{0.65\times0.45}{2}$	1 05	,	4 851	
A deduçir	1	(arc. 81°57'	$\frac{0.61}{2}$ $\frac{0.80}{2}$	(0.46) 4 20	,	0 845	
et	1	arc. 81057	$\frac{1}{2}\left(\frac{1.11^{2}-0.61^{2}}{2}\right)$	4 20		2 583	11 686
Total	-	_	\	_	m³		35 624
III—Empedrado							-
Muros de entrada y sa- lida	2	2 85	0 80		m³	4 56	4 56
Total	-	-	_		m³	_	4 56
IV—Albañilería de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bóveda							
Bóveda	1	5 20	arc. 81057'	$\left(\frac{\frac{2}{1.11-0.61}^2}{2}\right)$	m³	3 198	3 193
Total	-		-		m³	-	3 193
V—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamien tos	4	2 85 1 15	0 29 0 37	0 10	m³	0 331 0 170	
17an da da 1a na sisteman	2	2 15	0 55	0 10		0 237	0 738
Fondo de los recipientes.	2	0 80	0 80	0 05	•	0 064	0 064
Capa sobre la bóvoda	1	4 20	2 10	Ø Q5		0 441	0 441
Total V—Revoque hidráu- lico		-	-	-	mª	-	1 943
Muros de entrada y salida.	4	4 00		1 00	m³	16 00	16 00 16 00

•	de las		DIMENSION	VES :	P.C.	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Recipientes	4 2 2	3 13 3 13 4 13	·· ·· ··	0 80 0 80 0 80	m²	10 02 5 01 6 61	16 00
A deducir	2	0 80	• • •	0 80		1 28	
٠٠٠٠٠٠	2	arc. 81057' <u>ī</u>	2 .11-0 61		,	1 23	
	2	arc. 81057' 0.	$\frac{1}{61}$ 0.80 \times 0.46		,	0 16	18 97
Tubo, piés derechos Piso	2 1	5 20 5 20	••	0 80 0 80	m ²	8 32 4 16	12 48
Total		_		_			47 45
VI—Revoque en mez- cla ordinaria					m²		-
Frentes	2	2 10	••	1 90	,	8 31	8 31
Costados	4 4	1 98 1 98 3 00+1.10	••	0 50 0 30	,	3 96 2 37	
	4	2	••	1 98		16 23	
***************************************	4	0.40+1.10	••	0 30	m	0 90	23 46
Total	—	_		_		-	31 77
Alcantarilla sifon Tipo—N							
Luz 1.00 Altura media 3,16							
I-Escavacion para cimientos							
Muros de entrada y sali- dadem idem	4	2 00 0 60	0 42 0 60	1 90 1 90	m³	6 384 2 736	9 120
Recip ientes Ide m	2 2	1 50 2 80	2 20 0 60	5 05 5 05	20	33 330 16 968	
A deducir	4	0 86	0 42	0 86		0 621	
	4	0 60	0 60	0.86+1.46		1 670	
	2	1 50	2 20	1 46	20	9 636	١.
••	2	$\frac{1.50+0.90}{2}$	2 20	0 60	-	3 168	
16	2	0.90 + 0.40	2 20	0 20		0 572	
	2	2 80	0 60	2 06		6 922	36 829
							45 349

	in ins	I	IMENSIONE	<u>s</u>	METERGA	CAN
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de lus partes ignoles	Largo	Espesor	Altura	UKIDAD 1	Parciales
Tubo	1 2	4 20 4 20	2 80 0 90	2 32 0 60	m ⁸	27 28 4 53
Total	_	_	_		ms	-
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.						
Cimientos – Muros de en- trada: y salida Ioem idem	4	2 00 0 60	0 42 0 60	0 90 0 90	m³	3 n24 1 296
Elevacion—Muros de en- trada y salida Idem idem	4	. 2 00 0 50	0 32 0 50	1 00 1 00	,	2 560 1 000
Reciptentes	2 4 4 2 2	1 00 1 50 1 50 1 00 2 60	0 50 0 50 0 60 1 00 0 60	4 05 4 13 0 92 0 50 5 05	> >	4 050 12 390 3 312 1 000 15 756
A deduoir	2	arc. 155°	$0' \left(\frac{\frac{2}{1.110.51}}{\frac{2}{2}} \right)$	0 60		1 579
	2	1	2	$\left(\frac{0.11}{2}\right)$ 0 60	•	0 35
	2	1 00	0 60	0 60	•	0 724
Tubo. Piés derechos, ele- vacion	2 2	4 20 4 20	0 80 0 9 1	0 60 0 92	>	4 03 6 95
Timpanos	2	1	1.15+0.95	1 30	>	11 46
A deducir	1		$\begin{bmatrix} 1 & 00 \\ 1 & 1 & 0 \end{bmatrix}$	0 32		1 34 5 52
A deducir	1	(arc.155°10'	2	(0.11) 4 20	>	1 30
Total		_			m	_
III—Empedrado						
Entrada y salida	2	2 60	1 00		m²	5 2
Total	_	_	_	_	m³	_

	-		·				
	las Jes	I	DIMENSIONE	S	иетиса	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	o de las iguales				1911	ales	#
	NUMBERO PATTER	Largo	Espesor	Altura	CNIDAD	Parciales	TOTALES
IV—Albañileria de la drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos	4 2	2 05 2 00 2 70	0 42 0 60 0 70	0 10 0 10 0 10	m*	0 344 0 480 0 378	1 202
Fondo de los recipientes	2	1 00	1 00	0 05	•	0 100	0 100
Capa sobre la bóveda	1	4 20	2 70	0 05	•	0 567	0 567
Total	_	_	_	_	m,	_	1 869
V—Albañilería de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bóveda	•			(2 2)			
••••	1	5 40	arc, 155010'	$\left(\frac{\frac{2}{1.11-0.51}}{2}\right)$	m*	7 106	7 106
Total	-	<u> </u>	_	_	ms	-	7 106
VI-Revoque hidráu- lico							
Muros de entrada y salida	4	2 50		1 00	m²	10 00	10 00
Recipientes	2 4 2	1 00 1 00 1 00		3 55 4 50 4 50	>	7 10 18 00 9 00	•
A deducir	2	arc. 15501	$0'\left(\frac{1.11}{2},\frac{2}{0.5}\right)$	<u>.</u>	•	2 63	
	2	(arc. 15	$50 \ 10' \ \frac{0.51}{0.51} - \frac{1}{1}$	$\frac{\times 0.11}{2}$	>	0 59	
,	2	1 00	*	0 60		1 20	29 68
Tubo	1 2	5 40 5 40		1 00 0 60	,	5 40 6 48	11 88
Total	-		_	-	m*	_	51 56
VIIRevoque en mez- cla ordinaria						•	
Lado de la via	2 4 4	2 60 0 60 0 30	'	2 n6 2 06 2 06	m³	10 71 4 94 2 47	
***	4	1.30+3.06		2 06	>	16 73	_
	4	1.10+0.40		0 30	•	0 90	35 75
Total	-	_	-	_	m²	. —	35 75

	lales	I	DIMENSIONES	S	PRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Tipo O—Alcantari- lla sifon							
Luz 1 50—Altura media 3 51							
I—Escavacion para cimientos							
Muros de entrada y salida	4	2 00	0 42	2 10	mª	7 056	7 056
Recipientes	2 2	2 70 3 70	1 90 0 75	5 51 5 51	,	56 533 30 581	
A deducir	4	1 01	0 42	$\frac{1}{2}$	•	0 857	
	2	2 70	2 00 2.00+0.75	-1 01	•	10 908	
••••••	2	2 70	2	1 25	•	9 281	
	2	2 70	0 90+0.40	0 20	•	0 702	
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	2	3 70	0 75	2 26	•	12 543	52 823
Tubo	1 2	4 20 4 20	3 70 1 20	2 57 0 68	,	39 938 6.854	46 793
Total	-	_	_		m³	_	106 671
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—Muros de en trada y salida Elevacion—Idem idem	4 4	2 50 2 50	0 42 0 32	1 00 1 10	m³	4 200 3 520	7 720
Recipientes	2	1 50	0 50	3 65	,	5 475	
**	2 4	1 50 1 50	0 32	0 86 5 51	3	0 826 16 530	}
46	2 2	3 50 1 50	0 65 1 50	5 51 0 50	>	25 071 2 250	
A deducir	2	arc. 99052	$\left(\frac{\overline{1.63}^2-\overline{0.98}^2}{2}\right)$	0 65	,	1 960	
	2	(arc 99052'	2 0.98 2 1.50>	<0.35 0 65		0 768	
	2	1 50	0 80	0 65		1 560	ł
Tubo-Piso	1	4 20	0 32	1 30	,	1 747	
Piés derechos elevicimient.	2 2	4 20 4 20	1 00 1 20	0 80	•	6 720	
Timpanos	2	4 20	100+0.88	1 00 1 75	,	8 0 64 13 818	
2 ampwidos	~	- 40	3	4 10		30 349	

	88		DIMENSION	rs	5	CANT	IDADES
INDICACION DR LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
A deducir	1		$\left(\frac{\overline{1.63}-\overline{0.98}^2}{2}\right)$	4 20	ms	80 349 6 635	53 584
Total	1	(arc. 99°5	2'0.98 ² 1.50	$(\frac{0 \times 0.35}{2})$ 4 20	m³	2 598	21 116 74 700
lll— Empedrad o							
Entrada y salida	2	2 18	1 50	••	m²	6 54	6 54
·- Total			<u>-</u>	-	m²		6. 54
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.				,			
Coronamientos	4 4 2	2 05 2 00 3 60	0 42 0 60 0 75	0 10 0 10 0 10	m ⁸ 2	0 344 0 480 0 540	1 364
Fondo de los recipientes	2	1 50	1 50	0 05		0 225	0 225
Capa sobre la bóveda	1	4 20	3 60	0 05		0 756	0 756
Total	_	-	_		m³	-	2 345
lV—Albañileria de la- drillo en mescla hi- dráulica p' bóveda.							
**** ******* * *****	. 1	5 50 as	rc. 99°52′(<u>1.6</u>	$\frac{2}{3-0.98}$	•	8 295	8 295
Total		-	- `)	m*		8 295
VI—Revoque hidráu- lico			·				
Muros de entrada y salida	4	2 50	••	1 10	m³	11 00	11 00
Recipientes	2 4 2	1 50 1 50 1 50	••	3 96 4 96 4 96	•	11 88 29 76 14 88	:
A deducir	2	arc. 99052	$\left(\frac{\overline{1.63} - \overline{0.98}^2}{2}\right)$	••		3 02	
	2	(arc, 99°5	$2' - \frac{0.98}{2}^2 - \frac{1}{2}$	$\frac{50\times0.35}{2}$,	1 18	
**** ****	2	1 50		0 80	•	2 40	49 92
Tuho	1 2	5 50 5 5 9	••	1 50 0 80	:	8 25 8 80	17 00
Total		_	- ·	_	m ^s	-	77 97

	los	ומ	MENSION	ES	RICA	CANT	IDADI
INDICACION DE LAS OBRAS	muzza de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
VII—Revoque en mez- cla ordinaria							
Lado de la via	2 4 4	3 50 0 65 0 50 0.95+3.11	•• ••	2 66 2 66 2 66	m²	18 62 6 92 5 32	
	4	1.10+0.40	••	2 3 6 0 3 0	•	18 35 0 90	50
Total	_	- I	_ `		m²	_	50
Tipo P—Aleantari- lia sifon Luz 0,60—Altura media 1,80							-
l—Bscavacion para oimentos				·		!	
Muros de entrada y salida	4	1 70 0 66	0 48 0 08 0 18	1 30 1 30	>	4 243 0 275	
A deducir	4	0. 18	2	0 48	*	0 031	4
Recipientes A deducir	2 2	$\frac{2.15}{0.18 + 1.05}$	2 16 0 87	3 12 2 16	3	28 979 2 311	
bi	2 2	1 05 1.05+0.80	0 40 0 30	2 16 2 16	•	1 814 1 199	
	2	0 80	0 60	2 16	•	2 074	21
Tubo	1	4 20	1 40	2 12	•	12 466	12
Total II—Albañileria de la- drillo en mezola or dinaria.			-	-	m³		38
Cimientos — Muros de en- trada y salida Idem idem	4 4	1 70 0 66	0 48 0 08	0 40 0 40		1 306 0 084	1
Elevacion — Muros de cn- trada y salida	4	1 70	0 32	1 10	>	2 394	2
Rscipiente	4 2 2 2 4	1 65 1 00 2 00 1 15 2 15	0 50 0 50 0 50 1 00 9 08	3 32 2 32 3 32 0 16 1 50	>	10 956 2 320 6 640 0 368 1 032	
A deducir	.2	π ×0 30	0 30	0 50	•	0 283	21 24

•

.`.

•

•	las nies	DI	MENSIONE	S	35	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	Muzeo de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Tubo		4 20	1 40	0 32		1 882	24 817
A dedncir	1 1	4 20 4 20 4 20	1 24 π×0 30	0 86 0 80		4 479	5 173
Total		_	_	_	mª	-	29 990
III—Piso de piedra			į			ip-	
ondo de entrada y salida	2	1 90		1 00	m³	3 80	3 80
Total			_	, 	m²	P	3 80
IV—Albañilería de la- drillo en mezcla hi- dráulica.		·					
Coronamientos	4	1 73	0 35	0 10		0 242	
	2	1 68 2 06	0 53 0 53	0 10 0 10		0 356 0 218	0 816
ondo de los recipientes	2	1 30	1 15	0 06	•	0 150	0 150
Total	-	_	-		m ^s	_	0 966
V—Revoque ordi- nario				• '			
rentes	2	2 00	••	. 1 20	m²	4 80	4 80
ostados	4 4	2 35 1 50 0 32	••	1 00 0 30 0 30		9 40 1 80 0 38	11 58
Total	_	_	_		m²	_	16 38
I—Revoque en mes- cla hidráulica							-
entrada y salida	4	2 20	••	1 00	mª	8 80	8 80
Recipientes	2 2 2	1 15 1 00 1 00 π×0 30	••	3 12 2 12 3 12 0 30	3	14 35 4 24 6 24 0 57	24 26
Total		-	_		m²	-	33 06
VII-Fierros							
'ubo de 0°008 de espe- sorPeso aproximado.				••	kg.	628 07	628 07
Total	-	_	_	_	kg.	_	628 07

we will are the second of the second of

•

	de las igtales	I	DIMENSIONE	S	METRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de partes igt	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD BINT	Parciales	TOTALER
PUENTE							
Luz 10,2z. Hect6met. 903,50							
I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2	6 60 1 20	1 63 0 23	1 20 1 20	m³	25 82 1 32	2 7 1-
Muros de ala,	4	5 63	1.41+0.70	1 20		28 51	
Réfuerzos	4	2 50 3.55+4.10	0 16	1 20		1 92	
	4	0 82	0 32 0 70	1 20 1 20		5 88 2 76	90 A
Total	1 T	0 02	0 10	1 20		2 10	39 (
II—Albañilería de la- drillo en mezola or- dinaria.		1	-	-	m³	_	66 2
Cimientos—Estribos Refuerzos	24	6 60 1 20	1 63 0 23	1 10 1 10	m³	23 66 1 21	24 8
Muros de ala	4	5 63	$\frac{1.41+0.70}{2}$	1 10	•	26 13	
Refuerzos	4	2 50	0 16	1 10	•	1 76	
66	4	$\frac{3.55+4.10}{2}$	0 32	1 10	>	5 39	
Dados	4	0 82	0 70	1 10	•	2 53	35 8
Elevacion—Estribos Refuerzos	2 2	5 40 5 40	0 50 0 40	3 61 4 19	3	19 46 18 10	
	2 2	5 40 5 0 8	0 16 0 16	3 65 2 65	2	6 31 4 31	48 21
Elevacion—Refuerzos Muros de vuelta	2 4	4 76 1 60	0 16 0 50	1 65 4 52	>	2 51	
Refuerzos	4	0 54	0 16	3 65		14 46 12 61	
ii ii	4	0 38 0 22	0 16 0 16	2 65 1 65	>	0 64	30 4
Muros de ala	4	5.78 1 (1.28+0	$\frac{.42}{\times}$ 4.81 $+\frac{0.53}{1}$	$\frac{2+0.42}{2} \times 0.50$,	44 68	
Refuerzos	4	0.50+0.15	0 32	3 40	,	1 41	
46 44 :	4	0 50	0 32	3 13	•	2 00	
	4	0 50 0 50	0 32 0 32	2 86 2 59	;	1 83 1 66	
••	4	0 50	0 32	2 32	>	1 48	

	lus nles	D	MENSION	ES .	KETRICA	CANT	DADE
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de lus partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD KET	Parciales	TOTALES
Refuerzos	4 4 4	0 50 0 50 0 50 0.30+0.15	0 32 0 32 0 32	2 05 1 78 1 51	m³	53 06 1 31 1 14 0 97	139 3
**	28 4 4	0 50 0 50 0 50	0 16 0 16 0 16 0 16	0 80 0 80 2 03 1 76		0 12 1 82 0 64 0 56	
Dados	4 4	0 50 0 50 0 50 0 50	0 16 0 16 0 16 0 16 0.42+0.52	1 49 1 22 0 95	> >	0 48 0 39 0 30	63 4
deducir—Capa sobre el estribodem idem	2 2	5 40 5 40	0 50 0 40	0 50 0 15 0 15	*	0 67 0 81 0 65	61 4
Total	_	_		_	m ^s	-	199
II—Albañileria de la- drillo en mezola hi- dráulica.				•	•		
Coronamientos — Muros ala	4 4 4	6 80 0 77 0 45 0 45	0 40 0 40 0 42 0 42	0 10 0 10 0 08 0 05	m ^a	1 10 0 12 0 06 0 01	. 1:
luros de vuelta	4 4	1 66 1 66 0 56	0 56 0 5% 0 56	3 0 10 0 08 0 05 3	>	0 37 0 30 0 02	
apa sobre el estribo	4 2	1 10 5 40	0 56 0 40	$\frac{0.05}{2}$ 0.15	>	0 06 0 65	
ócalo	2 2 4	5 40 6 50 0 60+0.45	0 50 1 10 1 05	0 15 0 05 0 05	>	0 81 0 72 0 11	
Almohadillas Total	8	3 20	0 49	0 02	m ³	-0 26	3 3
VI—Revoque							· ·
Stribos	2 8 8	5 42 1 60 0 50 0 70	 	2 57 0 21 0 21 3 20	m²	27 86 2 69 0 84 4 48	
***************	1	0 10		2		35 87	

	las		DIMENSIO	NES	BETRICA	CANT	TIDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBNO de partes ign	Largo	Espesor	Altura	UMDAD MET	Parciales	TOTALES
Muros de ala	4	7 50	• •	-	m²	35 87 72 60	
Dados	4 4 4	0 90 0 50 0 90	••	0 60 0 60 0 50		2 16 1 20 1 80	113 63
Total	_	.	_	- .	m³	_	113 63
V-Maderas y fierros para tramo				,			
Maderas — Durmientes	17	2 80	0 24	· 0 13	mª	1 49	1 49
Total	_	-	_	_	m ⁸	-	1 49
Fierro — Tramo — Peso aproximado	1		••		kg.	9635 00	9635 00
Total •	_	-	_	-	kg.	_	9635 00
Puente sobre el Rio Mendoza							
Luz 100,698. Hectó. 1027,75							
I— Iscavacion para cimientos							
Estribos	2 2	22 59 17 50	1 15 1 00	2 32 2 32	m*	1 20 54 0 81 2 00	
	2	$\pi(7.85+12.495)$	2 40	1 60	,	245 453 153 600	400 =44
·	4	10 60	2 40	1 60	m ^s	193 000	600 793
Total II—Albañileria de la- drillo en mezola hi dráulica.		-	-	-	es i		600 793
Cimientos-Estribos	2 2	22 59 17 50	1 15 1 00	0 80 0 80		41 566 28 000	69 566
Elevacion	2	22 29	0 65		>	35 35 2	
	2	(22 29 + 17 79) 2	U 65	1		39 078 68 40 0	
Refuerzos	2 2	17 10 13 45	1 00 0 75			14 526	157 356 226 922

	e 5	וזמ	MENSIONES		ICA	CANTI	DADËS
	de l	DI	I		METRICA		
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo .	Espesor	Altura	UNIDAD 1	Parciales	TOTALES
Desensa de los estribos.	2	π 8 895	5 00	0 16	mª	23 356	226 922
		$\pi(7.85+12.495)$				1	
	2	2	2 80	0 32		57 272	
	2	, z ,	2 10	0 16		16 773	
	4	10 00 10 00	2 80 2 10	0 32 0 16	*	35 840 13 440	145 681
Total	-	_	_	_	m³		872 603
III—Albañileria de la- drillo en mescla or- dinaria.							
Estribos (elevacion)	2	17.79 + 6.60	0 65	3 73	m*	59 134	
A deducir	2		0 25	0 80	>	2 020	57 114
Refuerzos	2	13 45	0 75	0 48		9 684	
	2 2	9 90 6 80	0 50 0 20	1 20 1 00	3	11 880 2 720	24 284
Total	1			_	m³		81 398
10181	_	_	_		198		
IV — Revoque							
	2	17.79 + 6.60		3 73	m³	90 97	
	4	6 70		0 65	>	17 42	108 39
Total	-		-	_	m²	_	108 39
V-Maderas y fierros para tramo							
Maderas-Durmieutes	153	2 80	0 24	0 13	m³	13 366	13 366
Total	-	_	-	_	m³	_	13 366
Fierros — Tramos — Peso aproximado	9			••	kg.	88715 00	86715 00
Diagonales y tirantes de las columnas — Peso aproximado					•	2000 00	2000 00
Columnas—Peso aproxi- mado				••	,	105200 00	105200 00
Total	-	_	-	-	kg.	- .	193915 00

	de las iguales	DI	MENSION	ES	RICA	CANT	DADES
INDICACION DK LAS OBRAS	NUMERO de Partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALKS
Puente oblicuo							
Luz 10,00 Hecfő. 1308.88,50							
I—Escavasion para cimientos	 						
Estribos	2	6 60	1 50 0 17		1	3 155	
	2	0 08	2	1 725	>	0 023	34 178
Muros de ala	2	1.38+1.05 2	0 57	1 85	>	2 562	
76 66	2	1.05+0.78	1 95	1 85	•	6 602	
μ	2	1.46+1.14	2 50	1 65	,	10 735	19 889
Muros de vuelta	2	0 62	0 90	1 85	,	2 065	
«····	2	0.72 + 0.06	0 90	1 85	,	1 299	3 364
Total	_	_	-	_	m³	. —	57 431
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos-Estribos	2	6 60	1 50	0 90	m³	17 820	
	2	0 08	$\frac{0 \ 17}{2}$	0 90		0 012	17 832
Muros de ala	2	1.38+1.06	0 57	0 90	,	1 247	
	2	1.05 + 0.78	1 95	0 90	,	3 212	
bb	2	1.46 + 1.14	2 5 0	0 90	•	5 850	10 309
Muros de vuelta	2	0 62	0.90	0 90		1 004	
	2	0.72 + 0.06	0 90	0 90		0 632	1 636
Elevacion—Estribos	2	6 40	1 06	1 62		21 980	
	2	5 44 1 06	0 37 0 48	0 35 0 685		1 409 1 394	
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	4	1 06 7.30+6.40	0 48	0 19	»	0 387	
Refuerzo	z_{\parallel}	2	0 20 0 30	1 80		4 932	•
A deducir	2	0 10	$\begin{array}{c} \frac{3}{2} \\ 0 \ 45 \end{array}$	0 35	>	0 011	
	2	0 15	2	0 35	•	0 024	90.090
•••	4	0 37	0 25	0 10	,	0 037	30 030 59 807

	de las iguales	D	IMENSIONE	s ·	IRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo.	Espesor	Altura	UNIDAD MÉTRICA	Parciales	TOTALES
Muros ala	4	$\frac{1}{2}\left(\frac{0.48+0.94}{2}\right)$	$(2.306+\frac{0.48+0}{2})$	 	m³	8 231	59 807
	2	$\frac{1.40+1.00}{2}$	0 48	1 10	•	1 267	
	2	0 22 1.05+1.00	$\frac{1}{2} \frac{10}{2}$	1 82	•	0 440	
b	2	2	0 48 1 10	1 10 1 65	,	0 399	
•• • • • • • • • • • • • • • • • • • •	2	0 22 0 50	0 20	1 80		0 360	
66 66	2	0 50	0 20 0 20	1.50 1 20	>	0 300 0 240	
	2 2	0.50 0.80+0.65	0 20	0 95	,	0 276	12 595
Total		2	_	_	m ⁸		72 402
10141							12 102
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Coronamientos— Estribo		1 10	0 52	0 18	m³	0 412	_
	4	1 06 0 58	0 48 0 48	0 05 0 05	,	0 102	
	4	0 48	0 48	0 05		0 015	0 557
Muros ala		2 51	0 42	0 10	1.0	0 271	
	2 2	2 17 1.55×1 05	0 54	0 10	3	0 234	
Muros vuelta	2	2	0 54	0 10		0 135	
	2	$\frac{1.10\times1.05}{2}$	0 54	0 10	3	0 116	0 696
Capa sobre estribo	2	1	0 37	0 15	3	0 548	
A deducir	2	0 10	0 30	0 15	3	0 005	
	3	0 15	$\frac{0}{2}$	0 15	30	0 010	0 533
Total		_	_ · ·	-	m	_	1 786
lV—Re v oques							
Estribo	2 2 4 4 8	6 78 5 80 0 70 0 50 1 06		1 62 0 35 0 69 0 69 0 19	m	21 97 4 06 1 93 1 38 1 61	
	8	$0.50 \\ 0.46 + 0.12$	••	0 19 2 3 1	,	0 38	32 67
••••••	4	2	••	4 31	16	- 1 04	32 67

	9 8	DI	MENSIONI	ES	ICA I	CANI	TDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de lus partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALBE
Muros de ala	2	$\frac{2.40+1.15}{2}$		2 35	m³	8 34	32 67
u	2	060+092	••	1 15	•	1 75	
« ·····	2	1.00+1.05	••	1 15	,	2 36	
	2	2.40+1.15	••	1 85		5 57	
	2	0.50+0.70	••	1 15	,	1 38	
	2	1.00+1.20	••	1 15	,	2 53	21 93
Total		_			m³	_	54 60
V-Maderas y fierros para tramos							
Maderas—Durmientes Apoyo de las vigas	22 4	2 80 0 50	0 25 0 50	0 1 2 0 12		1 848 0 120	1 968
Total	-	-	-	_	m*	_	1 968
Fierros — Tramo — Peso aproximado	1	••	·	••	kg.	11982 00	11982 00
Total	i –	- ·	- .	-	kg.	-	11982 00
Puente oblicue so- bre el sanjen Luz 30,00 Hetóm, 1313,88,00							
I—Bscavacion para oincientos							
Villa de la Paz-Estribo.	1	4 16	2 66 0 2 5		1	30 430	
	1	0 25 6.72+5.30	$\frac{\frac{0.20}{2}}{1.42}$	2 70 . 2 85	1	0 084	
Muros de vuelta	1 2	4 55	0 26	2 80	1	6 625	
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	1	5 08 1.42+1.03	1 42	2 75		19 837 2 778	84 076
	1	2	0 42	2 70		28 217	04 040
Mendoza—Estribo	1	4 16 0 22	2 66 0 22	2 55 2 60	,	0 063	
Muros de vuelta	1	7.07 + 5.65	1 42			22 126	
bb	2	5 00 5 62	0 26 1 42	2 50 2 55		6 500 20 350	
"	1	1.42+0.92	0 48	2 60	,	1 460	78 716
Total	-	_		-	mª	-	162 798

•	las nes	Ī	DIMENSION	IES	RETRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS ÓBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UKIBAD KET	Parciales	TOTALES
II—Albañileria de la- drilko en mezola hi- dráulica.							
Villa La Paz—Cimientos Estribos	1	4 16	2 96	1 40	m ^s	15 49 2	
	1	0 25	0 25	1 40		0 044	
Idem	-	6.72+5.30	1 42	1 40	,	11 948	
Muros vuelta	1	2	0 26	1 40	,	3 312	
	2	4 55 5 08	1 42	1 40		10 099	
	1	1.42+1.03	0 42	1 40	>	1 441	42 336
Mendoza. Cimientos. Es.		, z	İ				
tribos	1	4 16	2 66	1 40	•	15 492	
Idem idem	1	0 22	$\frac{0}{2}$	1 40	•	0 034	
Muros vuelta	1	7.07 + 5.65	1 42	1 40	,	12 644	
	2	5 00	0 26	1 40	,	3 640	
	1	5 62	1 42	1 40	>	11 173	
•••	1	1.42+0.92	0 48	1 40	•	0 786	43 766
2 Zona—Cimientos Villa							
de la Paz-Estribo	1	4 36 6.53+5.25	2 09	0 60	•	5 467	
Muros.vueita	1	2	J 28	0 60	>	4 524	
	2		0 26	0 60	>	1 373 3 809	• .
	1 1	4 96 1.28+0.73	1 28	0 60		11 1	,
•••••	1	2	0 35 0 50	0 60	•	0 211	15 450
••••••	1	0 50	2	0 60	•	0 075	15 459
Mendoza—Estribo	1	4 36	2 09	0 60	>	5 467	
Muros vuelta	1	6.83+5.55	1 28	0 60	•	4 754	
66	2	4 85	0 26	0 60		1 513	
**********	1	5 25 1.28+0.73	1 23	0 60	>	4 032	
••••••	1	2	0 35 0 50	0 60	•	0 211	
Villa de la Paz-Eleva.	1	0 50	2	0 60	•	0 075	16 052
cion-(entre las cotas							
461,41 y 459,30) Estribo	1 1	5 24	1 81	2 11		20 012	•
Muros vaelta	1 1	5 10 3.05+3.29	0 58	2 06	•	6 093	
	1	. 2	0 24	2 06	•	1 567	
	1	$\frac{3.05+3.57}{2}$	0 52	0 05	•	0 086	
	1	1.51+1.22	0 28	0 05		0 019	
	1 1	1 2	·			أستستا	

•	de las iguales	Di	MENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	CHIDAD MET	Parciales	TOTALES
Muros de vuelta	2	0 2 6 0 4 5	$\frac{2 \ 06}{2}$	\$ 80 2 06 3	m²	27 777 2 085 0 161	117 616
•• •••	2	$\frac{\pi}{4}$ 0 26	0 26	$\frac{206}{3}$		0 073	
	1	5.10+5.68	0 58	2 06	,	6 440	-
	1	$\frac{3.87+4.11}{2}$	0 24	2 06	•	1 973	
	1	$\frac{4.11+3.59}{2}$	0 52	0 05	•	0 100	
	1	J 51 0 65	0 28 0 65	0 05 2 11	>	0 021 0 446	39 0°6
V. La Paz-Elev. cornisa	1	5 20 0 28	0 35 0 35	0 22 0 22	>	0 400 0 022	
	1	5.15+5.50	0 35	0 22	,	0 410	
	1 2 2 1 1	2 0 28 5 15 1 15 0 63 0 90	0 35 0 12 0 12 0 12 0 12	0 22 0 03 0 03 0 03 0 03	> >	0 0?2 0 037 0 008 0 002 0 003	0 904
Coronamientos — Muros de ala	1 1	5 15 5 10 4 30	0 63 0 58 0 58	0 12 0 10 0 06		0 389 0 296 0 075	
Idem idem	1	0 80	0 58	0 06		0 009	
Idem idem	1	$\frac{5.13+5.76}{2}$	0 63	3 0 12	•	0 412	
Idem idem	1	5.10+5.68 2 4 65	0 58 0 58	0 10 0 06	> >	0 313 0 081	
Idem idem	1	0.50 + 1.10	0 58	0 06	•	0 009	1 584
Almohadillas	16 10 1	0 80 0 69 0 58 0 82	0 02 0 02 0 02 0 02	0 30 0 30 0 82 0 82))	0 077 0 036 0 010 0 013	0 136
Capa sobre el estribo Muro vuelta	2 1 1	[22 3 48 4 14	0 45 0 08 0 08	0 23 0 15 0 15	» »	0 253 0 046 0 050	O 349
Mendoza—Elevacion (entre las cotas 461,33 y 459, 22)—Estribo Muros de vuelta	1	5 24 5 40	1 81 0 58	2 11 2 06	l i	20 012 6 452 26 464	159 615

	a las	1	DIMENSIO	NES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRA	NUMERO de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
Muros de vuelta	. 1	$\frac{3.35 + 3.59}{2}$	0 24	2 06	m³	26 464 1 716	159 615
	. 1	$\frac{3.35+3.87}{2}$	0 52	0 05	•	0 094	
	1	1.51 + 1.22	0 28	0 05	,	0 019	
	. 2	0 26	$\frac{2\ 06}{2}$	4 20	,	2 250	
•• ••••		0 50	0 26	$\frac{2\ 06}{3}$	>	0 179	
	. 2	* 0 26	0 26	$\frac{2.06}{3}$		0 073	
	. 1	$\frac{5.40+5.98}{2}$	0 58	2 06		6 798	
	. 1	$\frac{417+4.41}{2}$	• 0 24	2 06	>	2 121	
	. 1	$\frac{4.41+3.89}{2}$. 0 52	0 05	,	0 108	
	1	1 51	0 28 0 65	0 05	•	0 021	
Cornisas	1	0 65	2	2 11	•	0 446	40 289
Cornisas	1	5 50 0 28	0 35 0 35	0 22 0 22	*	0 424	
	. 1	5 45+5.80	0 35	0 22	>	0 433	
•••	. 1	0 28	0 35	0 22	>	0 022	
***	2 2	5 45 1 15	0 12 0 12	0 03 0 03	>	0 039	
b	1	0 63 0 90	0 12 0 12	0 03 0 03	>	0 002	0 953
Coronamientos Muros a	a l	5 45	0 63	0 12	,	0 412	0 500
	1	5 40	0 58	0 10 0 06	*	0 313	
	1	4 60	0 58	2	•	0 080	
	1	0 80 5.45+6.08	0 58	0 06	•	0 009	
	1	2	0 63	0 12	>	0 436	
	1	$\frac{5.40+5.98}{2}$	0 58	0 10	•	0 330	
	1	4 95	0 58	$\frac{0\ 06}{2}$	•	0 086	
	1	$\frac{\text{c.50}+1.10}{2}$	0 58	$\frac{0.06}{3}$,	0 009	1 675
Almohadillas	. 16	0 80	0 02	0 30	•	0 077	
********	14		0 02° 0 02	0 30 0 82	>	0 050	
	. i		0 02	0 82		0 013	0 150
Capa sobre el estribo.	. 2		0 45	0 23		0 253	
Idem muros vuelta Idem idem			0 08	0 15		0 045	0
Total	1	4 44	0 08	0 15		0 053	0 351
10181	' -	J -	_	_	m³	-	203 033

	las	DI	MENSION	ES	HETRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD NET	Parciales	TOTALES
III—Albañileria de la- drillo en mezola or- dinaria.				•			
Estribos	2	5 24	0 45	0 71	m ⁸	3 348	
A deducir	2	0 45 0,86+0.20	$\frac{0}{2}$	0 51	•	0 103	
	2	2	0 32	0 51	>	0 173	3 072
Villa La Paz-Muros ala	1	5 10	0 58	2 11		6 241	
6. 66	1	4 80 3 48	0 28 0 08	0 17 0 62	•	0 228 0 173	
46 46	1	5.10+5.68	0 58	2 11	>	6 596	
., 15		5.10+5.38	0 28	0 17		0 249	
	1 1	4 14	0 08	0 62	,	0 205	13 692
							10 002
Mendoza-	1	5 40 5 10	0 58 0 28	· 2 11 0 17	>	6 609 0 243	
	1	3 78 5.40+5.98	. 0.08	0 62	•	0 187	
	1	2	0 58	2 11	•	6 963	
	1	5 40+5.68	0 28	0 17	>	0 264	
	1	4 44	0 08	0 62	•	0 220	14 486
Total	_	_	_	_	m³	_	31 250
IV—Revoques							
Estribos	2 4		••	0 71 0 65	m²	10 52 2 94	13 46
Villa La Paz—Muros de vuelta Idem idem Ide	22 8 4 8 3 1 2 8 8 4 8 3 1 1	0 76 5 10 0 75 0 58 0 82 3 90 3 90 0 76 5 40 0 75	:::::::::	0 65 0 25 0 25 0 20 1 26 1 26 1 26 0 65 0 25 0 25 0 20 1 26 1 26	3 2 3 3 3 3 3	4 68 7 20 1 52 4 08 7 56 2 19 1 03 5 07 7 80 1 52 4 32 7 56 2 19 1 03	<u>57 75</u> 71 21

	ales	D	MENSION	RS	METRICA	CANT	TIDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMENO de las partes iguales	Largo	Espesor]	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
V—Revoque hidráali- co para la toma de las juntas.							·
	3 1 3 1	3 10 3 68 3 40 3 98	••	0 76 0 76 0 76 0 76	,	7 07 2 80 7 75 3 02	_
Total	-	<u> </u>			m²	_	20 64
VI-Maderas y flerro para tramo							
Maderas-Durmientes	58	2 80	0 24	0 13	mª	5 067	5 067
Total	_	-		_	m³	_	5 067
Fierros — Tramo, peso aproximado	1	••	••	••	kg	46000 00	46000 00
Total	_	_	_		kg.	_	46000 00
Pase inferior eblicus							
Luz 10,00, Hect, 1321,26,50							
I—Escavacion para cimientos							
Villa La Paz-Estribo	1	4 40	2 09	1 15	m³	10 575	
Muros de vuelta		10 40 + 11 04	1 10	2 30	>	27 122	
	1	10 15 1.10+0.65	1 10	2 30	, ,	25 680 0 263	
	1	2	0 25	1 20	•	27 218	90 858
•••••	2	9 ,70	0 61	2 30	•		80 000
Mendoza—Estribo	3	4 40 9 25	2 09 1 10	1 65 2 00		15 173 20 35 0	
uios de vueita	1	10.14+9 50	1 10	1 75	,	18 904	
		0.65 + 1.10	0 25	1 50		0 328	
••••	2	8 70	0 25 0 61	1 75		18 575	73 330
m_4_1	-	3.0			m 8		164 188
Total		_	-	_	mª		102 100

	-	las ales	DI	MBNSION	ES	nétrica	CANTI	DADES
INDICACI	ON DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UKIDAD MÉT	Parciales	TOTALES
	eañileria de la- en mezcla or- ria.							
Cimient Paz—	os-Villa de La Estribo	1	4 40	2 09	1 00	m³	9 196	
Muros d	le vuelta	1	10 40+11 04	1 10	1 00		11 792	
44	•	1	10 15	1 10	1 00	>	11 165	
66		1	$\frac{1.10+0.65}{2}$	0 25	1 00		0.518	
**		2		0 61	1 00		11 834	44 30
Mendoz	a—Estribo	1	4 40	2 09	1 00	>	9 196	
Muros o	le vuelta	1	10.14+9.50	1 10	1 00		10 802	
"		1	9 25	1 10	1 00	,	10 175	
"		1	0.65+1.10	0 25	1 00	•	0 219	
46		2		0 61	1 00	•	10 614	41 00
Idem Refuerz	Estribo	1 1 1 1 1	5 40 5 40 5 20 5 00 4 80 5 40	1 30 0 37 0 18 0 18 0 18 0 58	4 90 0 60 4 00 3 00 1 50 0 22)))	34 398 1 199 3 744 2 700 1 296 0 689	42 64
Muros d	e vuelta	1	10.20+10 49	0 50	5 62	,	29 069	
		1	5.00+5.29	0 50	0 35		0 900	
"		1	10 20	0 50	5 62	1	28 663	l I
ii Dofnora		1	5 00	0 50	0 35	`	0 875	
Refuerz	UB	1	9 25 9 28	0 10 0 10	4 90 4 00	>	4 583 3 712	
••		1	9 34	0 10	3 00	•	2 802	
		1	9 40 8 87	0 10 0 10	1 50 4 90	>	1 410 4 346	
٠.		1	8 81	0 10	4 00		3 524	
••	•••••	1	8 75	0 10	3 00		2 625	ļ
	••••	1		0 10 0 25	1 50	>	1 304	
••		1	0 35	2	0 90	>	0 039	
	••••••	1	0 30	$\frac{0}{2}$	1 00	•	0 033	
		ı	0 25	$\frac{0\ 20}{2}$	1 50		0 038	
66		1	0 10	$\frac{0\ 10}{2}$	1 50		0 008	
	•			2			92 995	127 860

	de las ignales	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADEŜ
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAR ME	Parciales	TOTALES
Refuersos	2	8 42	0 61	4 68	m³	83 880 24 037	127 860
Le	2	0 44	0 61	$\frac{4.68}{3}$,	0 837	
	2	$\frac{\pi}{4}$ 0 61	0 61	$\frac{4.68}{3}$	*	0 912	
A deducir-cornisa	1	10 20	0 25	0 22	•	0 561	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	1	10 20 + 10 34 2	0 25	0 22	•	0 565	
	2		0 25	0 22	>	0 028	108 512
Mendoza-Estribos	1	5 40	1 30	4 86	•	34 117	
Refuerzos	1	5 40 5 20	0.37 0.18	0 60 4 00		1 199 3 744	
	1	5 00	0 18	3 00	>	2 700	
A deducir cornisa	1	4 80 5 40	0 18 0 58	1 50 0 22	*	1 296 0 689	42 36
luros de vuelta	1	9 30	0:50	5 58	>	25 947	
	1	5 00 9-5 9- +9-30	0 50	0 35	•	0 875	
	1	2	0 50	5 58	•	26 352	
•6	1	$\frac{5.00+5.29}{2}$	0 50	0 35	*	0 900	
Refuerzos	1	7 97	0 10 0 10	4 86 4 00	3 >	3 873 3 164	•
	1 1	7 91 7 85	0 10	3 00	,	2 355	
	1	7 79	0 1	1 50	•	1 169	1
** **** ********	1 1	8 32 8 38	0 10 0 10	4 86 4 00	•	4 044 3 352	
46	1	8 44	0 10	3 00		2 532	
••	1	8 50	0 10	1 50	*	1 275	1
••• ••• •••	1	0 35	$\frac{0}{2}$	0 86	*	0 038	
	1	υ 30	$\frac{0}{2}$	1 00	•	0 033	
	1	U 25	$\frac{0 \ 20}{2}$	1 50	>	0 038	
	1	0 10	0 10	1 50	>	0 008	
	2	• 7 50	0 61	$\frac{4.64}{2}$		21 228	
	2	· 0 49	0 61	4 64		0 925	
••	2	$\frac{\pi}{4}$ 0 61	0 61	$\frac{4.64}{3}$		0 904	
A deducir—cornisa.,	1	9 30	0 25	0 22	•	0 512	
	1	$\frac{9.30+9.4+}{2}$	0 25	0 22		0 515	
	2	υ 25	0 25	0 22	>	0 028	97 957
Total	_	-	-	_	mª	_	376 69

	2	ts.	CANT	DADE
dráulios. 2 5 10 0 60 0 2 5 00 0 50 0 2 4 50 0 50 0 2 0 5 0 50 0 2 5.08+5.40 0 60 0 2 5.08+5.40 0 60 0 2 5.00+5.29 0 50 0 2 5.00+5.29 0 50 0 2 5.00+5.29 0 50 0 2 4 50 0 50 0 2 5.00+5.29 0 50 0 2 4 50 0 50 0 2 4 30 0 50 0 1 10 27 0 32 0 1 10 27 0 32 0 1 10 30 0 60 0 1	CHUBAD METRICA	Altura	Parciales	TOTALES
2 5 00 0 50 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0				
Cornisas 2	0 m³		0 612	
2 4 50 0 50 0 0 0 0 0 0 0	20	$\frac{0.05}{2}$	0 250	
2 0 5 0 50 0 60 0 2 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0		0 05	0 113	
Solution Solution		0 05	0 008	
2	0 .	0 10	0 629	
2 4 50 0 50 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	5 >	0 05	0 257	
2 0 50+079 0 50 0 3 0 0 3 0 0 50 0 0 0 0 0 0 0 0 0		0 05	0 125	
Cornisas 2 5 20 0 50 0 50 0 50 0 50 0 50 0 50 0)5	0 05	0 011	
Cornisas 2 4 30 0 50 0 3		0 05		
Cornisas 2 5 40 0 65 0 10 27 + 10 49 0 32 0 10 27 + 10 49 0 32 0 10 27 0 32 0 0 10 25 0 32 0 0 10 25 + 10 54 0 60 0 0 10 25 + 10 54 0 60 0 0 10 25 + 10 54 0 60 0 0 10 25 + 10 54 0 60 0 0 10 25 + 10 54 0 60 0 0 10 25 + 10 54 0 60 0 0 10 25 + 10 54 0 60 0 0 10 25 + 10 54 0 60 0 0 10 25 + 10 54 0 60 0 0 10 25 + 10 54 0 60 0 0 10 25 + 10 54 0 60 0 0 10 25 + 10 54 0 60 0 0 10 25 + 10 54 0 60 0 0 10 25 + 10 54 0 60 0 0 10 25 + 10 54 0 60 0 0 10 25	- '	0 05	0 130	
1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 1	*	3	0 108	2 2
1 1 2 0 27 0 32 0 0 0 25 0 32 0 0 0 2 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0	2 >	0 22	1 544	
1	1		0 728	
1 9 30 0 32 0 0 32 0 0 30+9.45 0 32 0 0 30 0 32 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0			0 723	ŀ
1 2 10 30 0 60 0 10.25+10.54 0 60 0 0 10.25+10.54 0 60 0 0 10.25+10.54 0 60 0 0 10.25+10.54 0 60 0 0 10.25+10.54 0 60 0 0 10.25+10.54 0 60 0 0 0 10.25+10.54 0 60 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0 0			0 655	Ì
1 10 30 0 60 0 10.25+10.54 0 60 0 10.25+10.54 0 60 0 11 2 9.35+9.64 0 60 0 11 9 40 0 60 0 11 9 40 0 60 0 11 0 50 0 02 0 12 0 50 0 02 0 13 0 50 0 02 0 14 0 50 0 02 0 15 0 50 0 02 0 16 0 50 0 02 0 17 0 50 0 02 0 18 0 50 0 02 0 19 0 50 0 02 0 19 0 50 0 02 0 19 0 50 0 02 0 19 0 50 0 02 0	2 .	0 22	0 660	
1 10.25+10.54	0 .	0 10	0 618	
1 9.35+9.64 0 60 0 1 9 40 0 60 0 Almohadillas 56 0 75 0 02 0 72 0 50 0 02 0 1 2 4 00 0 02 0 1 2 0 50 0 02 0 1 2 0 60 0 02 0 1 2 0 60 0 02 0 1 2 0 60 0 02 0 1 2 0 60 0 02 0	0 -	0 10	0 624	
1 2 40 0 60 0	,	0.10	0 570	
Almohadillas			0 564	67
0 50 0 02 0 2 4 00 0 02 0 2 0 50 0 02 0 2 0 60 0 02 0 24 0 50 0 02 0	.0	0 10		
<td></td> <td>1 7 7</td> <td>0 294 0 252</td> <td></td>		1 7 7	0 294 0 252	
			0 056	
	2		0 014	
	2 >	0 72	0 017	
4 II I L	35	0 35	0 084	0 7
Capa sobre el estribo 2 5 40 0 37 0		0 15	0 599	I
A deducir 4 0 60 0 28 0			0 087	
$\begin{array}{c ccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	13	0 13	0 013	0 6
Total	ms		_	10 4

	de las iguales	Г	IMENSIO	NES	METRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de Partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
IV—Revoque							
Estribos	2 2 4	5 55 6 15 0 80	••	4 60 0 60 0 72	>	51 06 7 38 2 30	
Muros de vuelta	2	10 20 9 30	••	4 00 4 00		81 60 74 40	156 00
Total	-	_	-	_	m²		216 74
V—Revoque hidráuli- co para la toma de lasjuntas.							·
	4 8 2 2	4 00 4 00 5 20 4 30	 	0 72 0 35 0 72 0 72	>	5 76 11 20 7 49 6 19	30 64
Total	_	-	-		m³	-	30 64
VI-Madaras y fierro para tramo							
Maderas—Durmientes	20	2 80	0 24	0 13	m³	1 747	1 747
Total	_	_		-	m ^s	-	1 747
Fierros — Tramo — Peso aproximado	1		• •	••	kg.	13400 00	13400_00
Total	_	-	· 	. —	kg.	-	13400 00
Pase inferior							
Luz 6 00 Hetôm. 1322,82,30			i				
I - Escavacion para cimientos							
Villa de la Paz-Estribo	1	3 30 9.00+7.60	2 62	1 75		15 131	
Muros de vuelta	1	7 25	1 4 0 1 4 0	2 00 1 90	,	23 240 19 285	
	1 1	1.40+0.92	0 50	1 90	,	. 1 102	
	2	7 30	0 50	1 95	,	14 235	72 993
						Į į	72 993

	de les iguales	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de Partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
•							72 9 93
Mendoza — Estribo	1	3 30	2 62	1 50	m ⁸	12 969	1
Muros de vuelta	1	$\frac{9.40 + 8.00}{2}$	1 40	2 00	•	24 360	
	1	7 70	1 40	1 70	•	18 326	
	1	$\frac{1.40+0.92}{2}$	0 50	1 80	•	1 044	
	2	7 58	0 50	1 90	>	14 402	71 101
Total	-	_	_	-	m³	-	144 094
II—Albañileria de la- drillo en mezcla or- dinaria.							
Cimientos—1 d Zona. Vi- lla de la Paz—Estribo	1	3 30	2 62	0 90	m³	7 781	
	1	9.00+7.60	1 40	0 90	•	10 458	i
Idem idem Idem idem	1	7 25	1 40	0 90		9 135	í
Idem idem	1	1.40+0.92	0 50	0 90	,	0 522	ı
Idem idem	2	7 30	U 50	0 90	,	6 570	
				-	>		
Mendoza-Estribo	1	3 30 9.40+8.00	2 62	0 90	,	7 781 10 962	
Muros de vuelta	1	7 70	1 40 1 40	0 90	,	9 702	
	1	1.40+0.92	0 50	0 90	,	0 522	1
	2	7 58	0 50	0 90		6 822	1
Cimientos 2 ª Zona. Villa							35 789
de la Paz—Estribo Muros de vuelta	1	3 70 7 15	2 05 1 00	0 50 0 50	*	3 793 3 575	1
Multos de Vacion	1	1.00+0.65	0 40	0 50	,	0 165	
		8.50+7.50			,	ll .	
	1 2	2	1 00	ე 50 ე 50	•	4 000 3 550	15 000
******		7 10	0 50				15 083
Mendoza-Estribo	1	3 70	2 05	0 50	•	3 793	
Muros de vuelta	1	$\frac{8.95+7.95}{2}$	1 00	0 50	•	4 225	ł
•••••••	1	7 60	1 00	0 50	*	3 800	
	1	$\frac{1.00+0.65}{2}$	0 40	0 50		0 165	
Elevacion—Estribos Vi-	2	7 40	0 50	0 50	•	3 700	15 683
lla de la l'az	1	4 50	1 77	4 64		36 95 8	
▲ deducir	1	4.35 + 3.30	0 55	0 55	>	1 157	
Cornisa idem	1	4 50	0 68	0 22	•	0 673	35 128
)	1					136 149

	e ins	DI	MENSIONI	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD KET	Parciales	TOTALES
Muro de vuelta	1	7 35	0 50	5 26	m³	19 331	136 149
	1	$\frac{7.85+7.35}{2}$	0 50	5 26		19 988	
**********	2	0 50	3 87	5 80	>	11 223	
	2	0 60	0 50	$\frac{387}{3}$	>	0 774	
	2	$\frac{\pi}{4}$ 0 50	0 50	$\frac{387}{3}$		0 507	
Refuerzos	1	5.58+5 28	0 30	4 09		6 663	
	1	$\frac{6.38+6.08}{2}$	0 30	4 09		7 644	
A deducir	2 2	7 35 0 18	0 32 0 32	0 22 0 22	3	1 035 0 025	65 0 70
Mendoza—Estribo	1	4 50	1 77	4 60	>	36 639	
▲ deducir	1	4.35+3.30 2	0 55	0 55	>	1 157	
•••••	1	4 50	0 68	0 22	*	0 673	34 809
Muro de vuelta	1	7.80+8.30 2	0 50	5 23	>	21 051	
	1	7 80	0 50	5 23 3 84	>	20 397	
	2	6 20	0 50	2	>	11 904	
	2	0 50	0 50	$\frac{384}{3}$	>	0 640	
	2	$\frac{\pi}{4}$ 0 50	0 50	3 84	>	0 503	
Refuerzos	1	$\frac{6.53+6.83}{2}$	0 30	4 06	>	8 136	
«	1	5.75+6.03	0 30	4 06	>	7 174	
A deducir	2 2	7 80 0 18	0 32 0 33	0 22 0 22	,	1 098 0 025	68 682
Total	-	-	_	_	m³	_	304 712
III—Albañileria de la drillo en mezola hi- draulica.							
Coronamientos Villa							
La Paz	1	7 43 7 35	0 58 0 50	0 10 0 08	m ⁸	0 431 0 294	
Idem idem	1	6 85	0 50	0 05	,	0 086	
ldem idem	1	0 50	0 50	0 05	>	0 004	
ldem. idem	1	$\frac{7.40 + 7.98}{2}$	0 58	0 10		0 446	
ldem idem	1	7.35 + 7.85	0 50	0 08	,	0 304	
		2		3 30		1 565	

	has nes	I	DIMENSION	NES	METRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
							1 565
Coronamientos - Villa La Paz	1	6 90	0 50	$\frac{0.05}{2}$	mª	0 086	
Idem idem	1	0.45 + 0.95	0 50	0 05	•	0 006	
Mendoza	1	$\frac{7.85+8.43}{2}$	0 58	0 10	•	0 472	
	1	7.80+8.30	0 50	0 08 0 05	•	0 322	
	1		0 50	8	•	0 091	
••	1	$\frac{0.50+1.00}{2}$	0 50	0 05	•	0 006	
**	1	7 88 7 80	0 58 0 50	0 10	>	0 312	
	1	7 30	0 50	0 05	•	0 091	
	1	0 50	0 50	$\frac{0.05}{3}$	>	0 004	3 412
Cornisas — Villa de la Paz-Estribos	2	4 50	0 75	0 22	,	1 485	
Muros de vuelta	2	7 35	0 38 0 38	0 22 0 22	>	1 229 0 030	
	3		0 10	0 05		0 111	
··	1		0 05 0 05	0 10 0 10	•	0 040	
16	1 1	0 60 0 80	0 05	0 10	,	0 004	
Mendoza idem idem	2		0 38	0 22	>	1 304 0 030	
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	3	0 18 7 85	0 8 0 05	0 22 0 10	,	0 118	
••	li	8 35	0 05	0 10	>	0 042	
	1	0 60	0 05 0 05	0 10 0 10	•	0 003	4 403
••••	1	0 80	0 00	0 10		0 00.	
Almohadillas	52 140	0 65 0 50	0 02 0 02	0 28 0 28	>	0 189 0 392	0 581
Capa sobre el estribo	2		1 77	0 15	,	2 390	
A deducir	2	4.35+3 30	0 55	0 15	>	0 631	1 759
Total	-		-	_	m³	_	10 155
l∇Revoques							
Estribos	2	5 90		3 85	m²	45 43	
66	2 4 4	1 00 0 75	••	0 55 0 40	,	2 20 1 20	
	2	3 30		0 40	•	2 64	51 47
				į			51 47
	ı	11 .	į į	1	ŀ	ı j	J

	# 10 E	, DI	MENSIONI	rs	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	partes igninies	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Villa de la Paz—Muros de vuelta	3 1 2 2	6 35 6 85 6 35 7 35	 	0 25 0 25 0 82 3 85	;	4 76 1 71 10 41 56 60	51 47 73 4 8
Mendoza	3 1 2 2	6 80 7 30 6 80 7 50	 	0 25 0 25 0 82 3 82	1	5 10 1 83 11 15 59 59	77 67
Total V—Maderae y flerros para tramo	_	_			m³	_	202 62
Maderas — Soleras	2 13	4.40+3.90 2 2 80	0 4 5 0 2 4	0 15 0 13		0 566 1 136	1 696
Total Fierro — Tramo — Peso aproximado	1	-	- 	••	m ^s kg.	2760 00	27+0 00
Total	-	_	-	-	kg.	-	2760 00
Pase inferior Luz 6.00. Hectómet. 1341,97							
I— Tscavacion para cimientos							
Vila de la Paz—Estribo. Muros de vuelta	1 2 2	2 40 4 50 3 92	1 3 1 1 00 0 26	1 50 1 85 1 9 5	mª	4 416 16 650 3 975	25 04
Mendoza—Estribo Muros vuelta	1 2 2	2 40 4 80 4 15	1 31 1 00 0 26	1 20 1 > 5 1 35	>	3 773 12 960 2 913	19 646
Total	-	· —	-		m*	_	44 687
II—Albañileria de la- drillo en mescla or- dinaria.							
Cimientos—Villa de La Paz—Estribos Muros de vuelta	1 2 2	2 40 4 50 3 92	1 30 1 00 0 2 6	0 90 0 90	•	2 830 8 100 1 835	

	de las ixuales			Di	MENSI	NC	ES	KETRICA	CANT	IDA DES
INDICACION DE LAS OBRAS	Numbro de	. 1	Arg	30	Espos	or	Altura	CKIDAD MET	Parciales	TOTALES
Mendoza—Estribo Muros de vuelta	1 2 2		4	40 80 15	1	31 00 26	0 90 0 90 0 90	m³	2 830 8 (40 1 942	
Elevacion—Villa de La Paz—Estribo Idem idem Muros de vuelta	1 1 2 2		3 4	00 00 30 20	0 U	11 32 60 26	2 15 0 50 3 09 2 09	•	7 160 0 480 15 44 1 731	
Refuerzos	2 2 2	π -	0	52 26 19	0	26 26 10	$ \begin{array}{r} 2 08 \\ \hline 3 \\ \hline 2 08 \\ \hline 3 \\ \hline 2 30 \end{array} $	>	0 187 0 074 1 467	
A deducir Mendoza—Estribo	2 2 2 2		0	19 30 28 00	0	10 32 32 32	1 70 0 22 0 22 2 09	* * *	1 085 0 6 5 0 039 6 960	27 484
Muros vuelta	1 2 2		3 4	00 60 50	0	32 60 26	0 50 3 03 2 02 2	•	0 450 16 726 1 838	
" Refuerzos	2 2 2 2	$\frac{\pi}{4}$	0	52 26 49	0	26 26 10	$ \begin{array}{r} 2 & 02 \\ \hline 2 & 02 \\ \hline 3 \\ 2 & 24 \end{array} $		0 182 0 071 1 564	
A deducir	2 2 2		3 4	49 60 28	0 0	10 32 32	1 64 0 22 0 22	>	1 145 0 648 0 039	28 279
Total III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.	_		_		_		_	m ^s	_	81 940
Villa La Paz — Coronamientos Idem idem	2 2			68 40		68	0 08 0 05	1 1	0 509	
Idem idem	4 2		0	60 60	0	68 60 60	0 05 0 05	>	0 116 0 072 0 0 24]
Mendoza idem	2 2		4	38 10	0	68 68	0 08 0 05 2	,	0 477 0 105	
idem	4			60 60	0	60 60	0 05 0 05 3		0 072 0 024	1 399

	Jus I Blen	Ι	IMENSIO	NES	NETRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO 16 part 8 latt	Largo	Espesor	Altura	UNITAB ME	Parciales	POTALES.
ornisa	2 2 2	4 68 0 28 4 33	0 40 0 40 0 40	0 2° 0 22 0 22		0 824 0 049 0 771	1 399
Almohadillas	2 40 36	0 28 0 60 0 45	0 40 0 02 0 02	0 22 0 25 0 25	3	0 049 0 120 0 081	1 698
"	2	0 60 3 00	0 0 2	0 75 0 15	3	0 036	0 237
Total		-	-	-	m³	_	3 617
IV—Revoques Estribos Muros de vuelta Total V—Maderas y flerros	22 4 2 2 2 2 2 2	3 15 3 00 0 63 3 25 3 55 3 70 4 00	:: :: :: ::	2 12 0 60 0 75 0 75 0 75 2 0× 2 02	m ¹ , , , , , , , , , , , , , , , , , , ,	13 36 3 60 1 89 4 88 5 33 15 39 16 16	60 61
para tramo Maderas—Soleras Durmientes Total	2 10	2 90 2 80	0 50 0 24	0 12 0 13	m²	3 348 0 874	1 222
Fierros—Tramo —Peso aproximado	1				kg.	2740 000	2740 000 2740 000
Pase inferior Luz 6,00 Hetóm, 1368.87,92 — I—Escavacion para cimientos							
Estribos	2	7 78 5 94	2 16 2 16	1 30 1 30	m³	43 69 33 36	77 05 77 05

	2 E	Dt	MENSIONE	5	BETRICA	CANT	DADE
INDICACION DE LAS OBRAS	Partes ignales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD RET	Parciales	TOTALER
W Wandan		6 95	1 55	0 75	mª	8 08	77 (
Muros vuelta Mendozu	1	3 40	1 70	1 25	¨•	7 23	
	1	2 00	2 49	3 2	•	2' 69	
	1	6 95	1 63	0 85	•	9 57	
	1	3 78 1 59	1 76 2 53	1 45 3 15	,	12 67	
	ill	1 60	0 15	1:5	•	0 30	
	i	0 41	0 15	1 45	•	0 09	-
	ī	2 01	0 15	1 45	•	0 44	70 7
San Juan .	1	4 90	2 04	1 60	•	15 99	
	1	0 60	1 78	3 50		3 74	
	1	1 00	1 62 1 49	1 90 0 85		3 08 7 41	
	1	5 85 4 ×9	2 08	2 05	• [20 85	
	ill	0 82	1 84	2 50	•	3 77	
"	1	0 75	1 71	1 85	•	2 37	
	1	5 85	1 55	0 90		8 16	67 7
	2	4 40	0 15	1 80	•	2 38	3, 1
Acequias	1	24 90 24 30	1 60 1 80	1 10 1 10	•	43 82 48 11	91 9
Total	$-\parallel$		-	-	m³	_	307
II—Albañileria en mezola ordinaria							
Cimientos—Estribos	2	6 88	2 16		mª	26 75	
6, 6, 6,	2	0 90	2 16	1 28	,	4 98 23 09	54 8
	4	5 94	2 16	0 90			
Muros vuelta—Mendoza.	1	1 00	2 49	0 90		2 24	
	- 111	1 (10)	2 19	3 65		7 99	
41 11	1	0 30 3 10	1 70 1 70	0 90 1 18		0 46 6 22	
	ill	6 95	1 55	1 00	•	10 77	
	1	0 44	2 53	0 90	•	1 00	
	1	0 55	2 53	2 15 3 59	•	2 99	! }
	1	0 60	2 53 1 76	3 59 0 9 0		5 45 1 58	Ì
		1 00 2 78	1 76 1 76	1 25		6 12	1
	i	6 95	1 62	1 00		11 26	1
	1	0 30	0 15	0 90	•	0 04	1
	1	1 30	0 15	1 18	•	0 23	
	1	1 00	0 15 0 15	0 90 1 25	•	0 4	1
ü ::	1	1 01 0 41	0 15 0 15	0 90		0 06	1
"	-11	1	1			56 74	[
	- 11	0 80	1.70 + 1.76	1	- 1	1 38	55 3

.

INDICACION DE LAS OBF				וע	MENSIO	NE	23	Ĕ	CAILL	DADES
	KAS	nungao de las partes iguales	Largo	•	Espesor		Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
							0.00		0.70	110 18
Muros vuelta—Ban Ju	uan.	1 1		70 75	20 20		0 90 2 20	m³	6 79	
	• •	i	ŏ	45	20	4	8 55		3 26	
.,	••	1	0	60	1 7		3 70	>	3 95	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	••	1	1 5	(10) 85	16		2 10 1 00	>	3 40 8 72	
46 61	•	i		69	20	- 1	0 90	,	6 91	
as se	••	1	0	55		8	1 93	•	2.23	
	• •	1	0	50	2 0 2 0		2 90 3 90	»	3 02 1 22	•
	••	1	. 0	15 82	20 18		2 50	,	3 77	
i. i.	••	ī	ŏ	75	i i		1 80	>	2 31	
\$6 \$4		1 1	5	85		5	1 00		9 07	
tt 41	••	1		70 70	01	5	0 90 2 20	>	0 50 0 23	
1,	••		0	69		5	0 90	,	0 50	
	••	I	ŏ	55		5	1 95	•	0 16	
14 14	• •	1	0	16	0 1	5	2 90	>	0 ()7	,
A deducir—Acequia.	••••	2	0	60	1.71+1.6	2	0 50	>	59 48 1 00	58 48
Acequias		4	24	60	0 6	5	0 34	,	21 75	21 75
Elevacion—Estribos		2		n0 00	2 0 2 0		3 15 2 77	>	75 60 66 4 8	142 08
Timpanos		2	10	4 0	3.75+3.0 2	0	5 00	•	351 00	
A deducir	•••	2	10	40	$\frac{\pi}{8}$ 3 8	0	3 80	>	117 95	
	• • • ·	1	10	40	$\frac{\pi}{4}$ 3 6	5	3 65	•	108 82	124 23
Muros de cabeza		2 2	10		0.8		4 86		69 76	
A deducir	•••	4	10	80	$\begin{array}{c c} 0 & 6 \\ \frac{\pi}{3} & 3 & 8 \end{array}$	i	0 16 3 80	>	2 08 18 15	
A deducir	•••	2		80	$\begin{array}{c c} \frac{\pi}{8} & 3 & 8 \\ \frac{\pi}{4} & 3 & 6 \end{array}$	-	3 65	,	16 74	36 95
D-1	••••	2		,	l		7 77	,	_	50 50
Relej	• • • •	2		44	07	1	7 77		2 67	!
	• • • •			78	07	1	7 77	•	3 15	
	••••	2	•	78 70	ł	- 1		•	2 48	
*	••••	2		52	İ	- 1	$ \begin{array}{r} 7 & 39 \\ \hline 7 & 39 \\ \hline 7 & 39 \\ \hline 7 & 39 \\ \end{array} $	•	2 84	
	••••	2		74	0 7	- 1	7 39	•	2 70	
,,	••••	2	$\frac{\pi}{4}$ 0	74	0 7	4	3	•	2 12	15 96 15 96

	las	DI	MENSION	čS.	MÉTRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUNERO de las partes igusles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉT	Parciales	TOTALES
	1	1 00	1.49+0.75 2	7 39	m³	8 28	15 9 ₆
	1 1	1 00 1 00 1 00	0 15 0 15 0 15	2 90 3 90 4 90	>	0 44 0 59 0 74	
	1 1	1 00	0 15 1.22+0.75	5 90 4 66	,	() 89 5 97	
	1	1 30 1 30	0 15 0 15	3 17 2 17	,	0 62 0 48	
	1	1 30	0 15 0 15 1.19+0.75	1 17 0 17	>	0 23 0 03	
	1 1 1	3 10 3 10 3 10	0 15 0 15	4 38 2 90 1 90	>	13 17	: i
	1	1 30 6 95	0 15 0 15 1.14+0,75	0 90 3 87	>	0 ±8 0 18 25 42	
	1 1	6 95 6 95	0 15 0 15	2 40 1 40	>	2 50 1 46	
	1 1	1 6,) 1 60	$\frac{1 \cdot 53 + 0.75}{2}$	7 77 6 20	•	14 17 1 49	
Muros vuelta—Mendoza.		1 60 1 60	0 1 v 0 15	5 20 4 20	>	1 25 1 01 0 77	
	1	1 60 0 55	$0.15 \\ 1.40 + 0.75 \\ \hline 2$	3 20 6 52	•	3 85	
	1 1 1	0 55 0 55	0 15 0 15	4 95 3 95	•	0 41 0 33	
	1	0 55 0 40	0 15 0 15 1.36+0.75	2 95 1 95	>	0 24 0 12	
:	1	1 60 1 60	0 15	5 08 3 51	>	8 58 0 84	
	I	1 60 1 60	0 15 0 15 1. 26 +0.75	2 51 1 51	•	0 60	
	1	2 83 2 83	0 15	4 75 3 18	•	13 51	
	1	2 83 1 03	$\begin{array}{c c} 0 & 15 \\ 0 & 15 \\ 1 & 2' + 0.75 \end{array}$	2 13 1 18	>	0 93 0 18	
	1 1 1	6 95 6 9 5 6 95	0 15 0 15	4 62 3 05 2 05	>	31 47 3 18 2 14	
]					149 95	
A deducir	1	0 80	1.49+1.43	0 55	>	0 64 149 31	15 96

	de las iguales	D	IMENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
A deducir	1	1 43	$\frac{\pi}{2}$ 0 72	0 72	m ^s	149 31 1 16	509 63
	1	0 80	$\frac{1.56+1.49}{2}$	0 70	,	0 85	
	1	1 49	$\frac{\pi}{2} 0 72$	0 72	>	1 21	146 09
•	1	3 70	$\frac{1.49+0.75}{2}$	7 39		30 62	
	1 1	3 70 3 70	0 15 0 15	5 92 4 32	, >	3 29 2 73	
	1	3 70 3 70	0 15 0 15	3 92 2 92		2 18 1 62	
	1	0 75	$\frac{1.36+0.75}{2}$	6 09	>	4 82	
	1	0 75 0 75	0 15	4 62 3 62	>	0 52 0 41	
	1	0 75 0 70	0 15 0 15 0 15	2 62 1 62	•	0 29	!
	1	0 45	1.22 + 0.75	4 69		2 08	
	1	0 45	0 15	3 22		0 22	
	1 1	0 45 0 45	0 15 0 15	2 22 1 22	>	0 15 0 08	
	1	7 45	$\frac{1.09+0.75}{2}$	3 39	>	23 24	
	1 1	7 45 7 45	0 15 0 15	1 92 0 92	•	2 15 1 03	
Muros de vuelta—S. Juan	1 1	3 70	$\frac{1.53+0.75}{2}$	7 77	,	32 77	
	1	3 70 3 70	0 15 0 15	6 30 5 30	•	3 50 2 94	
	1	3 70 3 70	0 15 0 15	4 30 3 30	,	2 39 1 83	
	1	0 55	$\frac{1.43+0.75}{2}$	6 77	>	4 06	
	1	0 55 0 55	0 15 0 15	5 30 4 30		0 44	
	1	0 55 0 55	0 15 0 15	3 30 2 30	>	0 27	
	1	0 50	$\frac{1.33+0.75}{2}$	5 77	•	3 00	
	1	0 50 0 50	0 15 0 15	4 30 3 30	>	0 32 0 25	:
	1	0 50 0 15	0 15	2 30 1 30		0 17 0 03	
	1	0 15	1.23+0.75 2	4 82	>	0 72	
	1	0 15 0 15 0 15	0 15 0 15	3 35 2 35	>	0 08 0 05	
	i	0 15	0 15	1 35		0 03	
				,		128 99	655 72

	de las iguntes	1	DIMENSIO	NES	METRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO de part s iki	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Muros vuelta San Juan	1	7 45	$\frac{1.14+0.75}{2}$	3 90	m³	128 99 27 46	655 72
	1 1	7 45 7 45	0 15 0 15	2 45 1 45	,	2 74 1 62	
A deducir	1	0 60	Z	0 80	,	160 81 0 65	
	1	0 60	$\frac{1.44+1.35}{2}$	0 90	•	0 75	
	3	1 31	$\frac{\pi}{2}$ 0 62	0 62	,	0 79	
	1	1 35	$\frac{\pi}{2}$ 0 62	0 62	>	0 82	157 80
Parapetos	2 16	21 60 0 50	0 3 0 0 50	0 75 0 75	>	9 72 3 00	12 72
Acequias piés derechos	4	10 40 14 00	0 50 0 50	1 16 0 76	•	24 13 21 28	45 41
Timpanos	2	10 40	$\frac{0.82+0.72}{2}$	0 90	,	14 4]	
	2	10 40	0.72 + 0.60	0 80	,	10 98	
A deducir	1	10 40	$\frac{\pi}{2}$ 0 72	0 72	,	8 47	
	1	10 4 0	$\frac{\pi}{2}$ 0 62	0 62	,	6 28	10 64
Total	-	_	_	-	m³	-	822 29
III—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica.							
Cornisas	8 2 2	0 55 34 70 9 10	0 25 0 70 0 32	0 22 0 22 0 15	m 3	0 24 10 69 0 87	11 80
Coronamientos	2	21 30	0 40	(0.10+0.15)	>	4 26	
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	2	21 60	0 40	0 08	>	0 69	
66	16 16	0 55 0 50	0 55 0 50	(0.10+0.15) 0 08	>	1 21 0 32	
	16	ύ 5 0	0 50	į 3		0 07	6 55
Capa sobre la bóveda	1	10 40	12 50	0 10	•	13 00	13 00
Aceguias fondo	1	25 00 25 00	0 80 0 60	0 16 0 16	•	3 20 2 40	5 60
Capa sobre la bóveda	1	10 40 10 40	1 90 1 70	0 05 0 05	f	0 99 0 88	1 87
Total	-	_	_		m,	-	38 82

	los ales	D	IMENSION	ES	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
IV—Albañileria de la- drillo en mezcla hi- dráulica para bó- veda.							
	1		$\frac{\pi}{2} \left(\frac{\pi}{3.65} \right)$		mª	82 16	82 16
Acequias	1		$\frac{\pi}{2}\left(\overline{0.72}\right)$		•	7 32	
	1 -	13 00	$\frac{\frac{\pi}{2}(\frac{2}{0.62})}{\frac{\pi}{2}}$	$-\frac{1}{0}\frac{2}{30}$	m³	6 01	13 33 95 49
V — Revoque hidráu lico para la toma de las juntas.				·			
Bóveda	2	$\frac{\pi}{2}$ ($(\frac{2}{3.50} - \frac{2}{3})$	3.00	m²	10 21	10 21
Parapetos	4 16	19 60 0 50		0 75	,	58 80 6 00	64 80
Acequias	2	$\frac{\pi}{2}$ ($(\frac{2}{0.72} - \frac{2}{0})$	0.40	•	1 13	
Water 1	2	$\frac{\pi}{2}$ ($\frac{2}{0.62} - 6$	$\frac{2}{30}$	m³	0 92	2 05 77 06
Total VI—Revoque hidráu lico			_	_	01	_	77 00
Parapeto	40	0 50		0 75	mª	15 00	15 00
Acequias	4 4 4 1	13 00 14 00 14 00 13 00	••	1 00 0 60 0 0 7 0 40	> >	52 00 33 60 28 00 16 34	
Total	1	13 00		π 0 30 	m²	12 25	142 19
VII — Revoque ordi- nario	-						
Muros de cabeza	2	9.10+6.00		7 77	m³	117 33	
A deducir	2	ľ	ł	3 15	1	37 80	
Estribos	2	4	1	3 50	1	38 48	
	2 2			3 15 2 85	•	37 80 17 10	54 90
Intrados	1	12 10 13.00 + 13.40		π 3 00	1	114 04	4
Muros de vuelta	4	6.20+5.50		4 05		213 84	
Total	4	2		4 00	1 .	93 60	
10(81	-	_	I —	_	m	u —	517 4

COMPUTOS MÉTRICOS DE LOS EDIFICIOS

ESTACION MENDOZA

	las	DI	MENSION	ZS	EÉTRIGA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	CRIBAD MÉN	Parciales	TOTALES
Edificio de la Esta- cion							
I—Escavacion para cimientos						-	
Muros Pilares Escalera de entrada Pozo de las letrinas	1 1 32 1	168 45 82 77 65 25 0 95 16 62 22 43	0 95 0 60 0 75 0 95 0 75 0 80	1 50 1 50 1 50 1 50 1 00 0 80	>	240 04 74 49 73 41 43 32 12 47 14 36	458 09
Total	-	_	_	-	m³	_	458 09
II—Albañileria ordi- naria,							
Cimientos—Muros Pilares Escalera Letrinas	1 1 1 32 1 1	168 45 109 05 83 45 65 48 0 95 16 62 22 43	0 95 0 80 0 60 0 75 0 95 0 75 0 80	0 75 0 75 1 50 1 50 1 50 1 00 0 80	>	120 02 101 43 75 11 73 67 43 32 12 47 14 36	440 38
Albañileria bajo el piso, Muros Pilares Escalera Letrinas	1 1 32 1 1 1	169 35 152 22 0 65 16 62 22 43 4 00	$ \begin{array}{c} 0 & 65 \\ 0 & 50 \\ 0 & 65 \\ 0 & 65 \\ 0 & 65 \\ \frac{\pi}{2} \left(\frac{2}{1.32} \right) \\ \frac{3}{1.32} \\ \end{array} $	$ \begin{array}{c} 3 & 65 \\ 2 & 90 \\ 4 & 10 \\ - & \frac{2}{1.00} \end{array} $	>	451 32 312 05 49 35 24 10 59 78 4 66 2 72	903 98
Elevacion-Muros	1 1 1	135 44 124 86 68 40	0 34	6 45 6 10	>	297 02 258 96 67 44	
						623 42	1344 36

	las ales	Ι	IMENSION	NES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Pilares Escalera	5 3	0 50 0 80	0 08 0 50	6 00 1 20 1 20	m³	623 42 12 72 0 96	13 44 36
Parapeto	2 2 2 2	1 50 0 80 1 50	0 50 0 34 0 34	0 80 0 80		0 90 0 44 0 82	
Tabiques—Boleteria	1 1 1	0 50 11 15 6 00	0 50 0 32 0 16	1 20 3 80 4 00		0 60 13 56 3 84	653 42
Telégrafo Letrinas.	1 6 1 1	4 20 1 66 1 28 3 00	0 16 0 16 0 16 0 16	4 00 3 50 3 50 2 50	>	2 69 5 58 0 72 1 20	14 03
Canaletas de desague	1 1	218 06 45 00	1 10 2 40	0 08 0 16	>	19 19 17 28	36 47 2048 28
A deducir (puertas y ventanas) volumen to-	••	•••		••	,	_	78 51
Total			-	-	m³		1969 77
III—Cornisas	1 1 1 1	137 00 137 00 113 00 45 60 60 00	0 40 0 20 0 08 0 10 0 12	0 60 0 50 0 10 0 25 0 25		32 88 13 70 0 90 1 14 1 80	50 42
Total IV—Revoque ordi-	-	-	-		m³	_	50 42
nario							
Esterior—Frente á la via Frente Lateral	1 1 2 2 4	52 00 25 13 11 83 1 00 12 94 5 40	 	6 00 7 20 6 00 6 00 6 60 3 40	> >	312 00 180 94 70 98 12 00 170 81 73 44	820 17
Escaleras	2 2 4	0 80 1 50		$\frac{1}{20}$,	1 92 1 80	
Parapeto	4 6	0 80 1 50 0 60	••	0 80 0 80 1 20		2 56 4 80 4 32	15 40 835 57

	de tas iguales	Di	MENSION	es.	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMBRO de Partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Interiores—Muros	1 1 1	375 64 113 70 20 40	··	6 00 3 50 4 00	>	2253 84 397 95 81 60	835 57
Tabiques Letrinas	1 5	6 00 4 22	••	2 50 3 00	,	15 00 63 30	2811 69
A deducir (Puertas y ven- tanas)	••	••		••	>	443_00	3647 26 443 00
Total	-		_	-	m³	_	3204 26
V—Piso de haldusa							
Vestibulo Equipages Telégrafo Boleteria Comedor 1 delase Cofé y comedor 2 delase Cuarto para empleados. Saguan Habitaciones del jefe Depósito de lámparas Cocina Patio Letrinas	11211112111111111125	31 16 11 15 7 30 6 96 4 20 6 00 9 72 4 69 4 69 4 69 4 69 3 50 3 50 3 52 3 34 6 88 5 86 3 08 4 00 1 66 1 10		4 96 1 50 3 16 13 28 6 96 6 96 7 00 5 92 4 69 1 50 4 290 3 00 2 50 3 00 1 66 1 66 3 34 2 34 0 90		154 55 16 73 46 14 92 43 29 23 41 76 68 04 55 53 29 45 22 51 7 04 40 24 18 76 10 50 17 50 17 50 17 50 17 50 17 50 18 76 10 29 9 73 10 29 9 36 2 76 4 95	72 1 23
Total				-	m²	_	720 23
VI—Pisos de piedra Anden	1	51 9 6		5 50	m³	2 85 7 8	
	2	5 34	••	6 50	•	69 42	355 20
Vereda de la estacion	1	115 62	٠	2 00	•	231 24	231 24 586 44

	a las	Di	MENSION	ES	TRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
							586 44
Escalera de entrada. Escalones	5	11 23		0 40	m2	22 46	
Contra idem	6	11 23 11 23	••	0 20 0 80	*	13 48 8 98	44 92
Es ca lones en los patios	1 1	1 70		0 50	,	0 85	
the state of the s	1 1 2	1 30	••	0 50	•	0 65	
Contra id id. (desarrollo)	1	1 30 11 90	••	0 25 0 25	•	0 65 2 98	5 13
Asientos de las letrinas.	5	0 90	••	0 45	,	2 03	2 03
Total	-	_		_	m°	_	63 8 52
VII—Piso de ladrillos de canto							
Via cubierta	1	52 00	••	15 00	m³	780 00	780 00
Total	-	_	-	-	m³	_	780 00
VIII — Techo de pizarra							
Pabellones laterales	4	10.40 + 6.50	••	4 00	m³	135 20	
	2	13.90+10 50		4 00	,	97 60	
	2		••	4 00	>	I9 00	
	2	5.95+1.00	••	4 00 3 50	>	27 68	
	4	6 50 10 50+4.00	• •	2	,	45 50	
••••	1	11.80 + 8.00	••	3 50	•	101 50	
central	2	2	••	4 00 4 00	•	79 20	
ii	2 2	4 75 6.45+1.50	••	2	*	19 00	
	2	8 00	••	4 00 5 90	>	31 80 47 20	
	2	11 20		4 50 2	,	50 40	
Parte intermedia	4	9.70+13.40	••	7 30	,	337 26	991 34
Total	_	_	_	_	m³	_	991 34

	las	DI	MENSIONI	ES	NICA	CANT	TDADE
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
IX — Techo de azotea							
Cocina	1	3 34		3 84	m³	12 83	ļ
Namasika da Kasawasa	1	2 84	• •	8 34		9 49	1
Deposito de lámparas Letrinas	2	3 84 2 00	::	3 34 1 20		12 83 4 80	
66	1	3 30	::	1 64	1	5 41	45 3
Total		_	-		m³	-	45 3
X-Adornos de zinc para el techo							
Angulos				••	ml	134 00	
Cornisas						137 Ö0	
Coronamiento superior en					١. ١		
los pabellones Punzones en las esqui	••		(••	•	118 00	
nas				• •	N۰	16	
Ventanas	••	••		••	•	7	
XI—Canaletas y caños							
Canaletas en el edificio.		1		••	mi.	140 00	
dem entre las armaduras					•	155 70	
Caños de desagüe	••			••	•	380 80	
XII—Ciele raso de yeso							
Vestibulo					m²	217 42	
Equipajes	∥				•	92 43	
Celégrafo	••		••		3	29 23 41 76	
Comedor 1 s clase		:	**	::	,	68 04	
afé y comedor 2 d id		:.			•	55 53	
labitaciones para em·		İ				E1 04	
pleados	••			•••	3	51 96 7 04	
fabitaciones del Jefe		::	::	::	•	59 00	622 41
Total	_	_ 1	_	_	m²	_	622 41

•	ales	DI	MENSION	ES	WETRICA	CANTII	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	nummo de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura .	UNIDAD WET	Parciales	TOTALES
XIII — Carpinteria							
Puertas de cedro de pino (letrina) Ventanas du cedro Escalera de servicio (33 escalones) del zótano	5 24 14 5 10	1 60 1 30 0 95 0 80 1 30 0 80 0 80	::	3 40 3 40 2 64 2 60 2 50 6 00 4 10	,	5 24 14 5 10	
XIV—Vidrios de las claravoyas		0 00					
•••••	10	3 50	••	3 35	m³	117 25	117_25
Total	-	_	-	-	m³	-	117 25
XV-Techo de fierro galvanizado							
••••	4 4 8	45 60 52 00 3 50	 	3 30 2 90 2 70	>	601 92 603 20 75 60	1280 72
Total	_	_	_	_	m³	_	1280 72
XVI—Fierros							
(4) Armaduras'del techo de las vias — (Peso aproximado cada uno).				959 78	kg.	30712 96	30712 96
(B) Tirantes longitudina- les debajo de la cubier- ta	24	••	••	1066 00 832 00		25584 00 1664 00	·
Escuadras para los ti- ranantes	384		••	1 98	>	760 32	
Fierros de ángulo (clara- boyas)	\$6		••	8 19	>	786 2 4	
Chapas de union (armaduras y columnas)	16	••		9 96	,	159 36	
(D) Diagonales horizonta- les	24			79 50	•	1908 00	
(diagonales)	4 16		••	19 50 11 70		78 00 187 20	
(E) Firros de ángulos, (vigas de union, co'las) (E) Idem idem	72 48	••		24 57 23 40		1769 04 1123 20	
,						34019 36	30712 96

	nles ules	D	IMENSION	ES	METRICA	CA	NT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes ignales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD NET	Parciales		TOTALES
lhanaa da anaambladuw						34019	86	30712 96
Chapas de ensambladura (vigas y columnas)—Pe-						!		,
so aproximado c/u	60		1	6 00	kg.	360	00	
fierros de ángulo para	1		i			t .		
ensambladura	120	••		4 09	•	490		
Diagonales de las vigas.	120	••		1 95	*	936 1326		
lerros varios Iornillos para fijar las		••	1	11 05	*	1320	w	
columna	64		1	8 80		563	20	
Chapas bajo los tornillos	32	••		6 43		205		37901 1
20					l		_	
Pilares entre los muros.	55	••		94 25		5183		
	2	•		65 00	•	130		
lierros de áugulo (en los	4	••	1	29 25) »	117	w	
pilares)	405	ms.	1	11 70	,	4738	50	
dem idem	202	•••		9 36		1890		
dem horizontales del								
frente	20	••		13 00	>	260	00	
Escuadras (pilares y ar	-				İ			
maduras) Sieros de ángulo de las	16	••	••	9 65	>	154	40	
escuadras	32		j	4 14	,	132	48	
Cornillos (base de los	02	••		4 14	_	102	40	
pilares)	120	••	l	4 20		504	00	
hapas inferiores	60	••	l	2 60	>	156	00	
Cornillos (pilares y ba-	244		1		i .			
ses)	800	••	· · ·	0 50	•	400	00	13666 8
Vigas del zótano	2		1	150 00	,	300	00	30 0 0
-		••	1	190 00		300	-50	
. Total			-		kg.	-	•	82580 9
XVII-Fierro fundido								
'olumnas-Peso aproxi-					1	1		
mado cada una	52			584 92	kg.	18717	44	
Refuerzos triangulares		••		9 36	•	1797		_
Apoyo de las armaduras.	48	••	:	23 62	•	1133	76	•
Cojinetes inferiores (pi-	57		1	14 70	[051	ω.	
lares)	59	••	••	16 70 14 12	>	951 833		23433 3
	00	••		17 12		-000		
Total	-		-		kg.	-	- !	23433 3
XVIII-Varios								
)								
'ararrayo	1	••	•••	••	N۰]	l	
Reloj	1				,	1	l	
'aroles (a la entrada)	2	• •		••	>	2		
istufas	5		1		•	1 8		1

	las nles		D	MENSI	ON	ES		RICA	CANT	IDADES
INDIC:: GION DB LAS OBRAS	nummo de las partes iguales	Largo		Espes	or	Altur	R	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
XIX—Blanqueo y pinlura	.									
		••				••		ĺ	3204 26	3204 26
Total		_				-		m²	-	3204 26
Galpon de carga										
I—Escavacion para cimientos										
Oficina	48	20 1			80 2 0		90	m³	14 80 138 24	153 04
Total	-	_		_		_	į	m ⁸	_	153 (4
ll—Albañileria ordi- narla										
Cimientos - Oficina	1	20 20			80 64	0	90 65	m³	14 80 48 03	62 83
Elevacion "	1	20	56	0	34		70	,	39 85	
	2	5 :	28	0	34		50 2	•	2 69	
A deducir puertas venta-				••		••		m³	42 54 3 10	39 44
Escalones	3	0 8	80	1	10	0	16	•	0 42	0 42
Canaletas de desagüe— Seccion m ²	3	52 20		••			10 15		15 75 9 00	24 75
Total	_//	_						m³	_	127 44
III — Revoque ordina- rio		•								
Esterior—Oficina	1	16					80		79 87	
Interior	3	19 :	- 1	••		1	30 50	,	82 56 10 58	
A deducir — Puertas y ventanas				••			2	•	173 01 18 24	154 77
Total		_		_		_		m³	_	154 77

	de las iguales	DI	MENSIONE	ES	MÉTRICA	CANTID	ADES
INDICACION DE LAS OBRAS	muero de partes igua	Largo	Espesor	Altura	UNIDAB MÉT	Parciales	TOTALES
IV—Techo de teja							
Oficina	2	5 80		3 00	1 1	34 80	34 80
Total	-	-	-	-	m³	-	34 80
V-Piso de baldosa		. 1	1		1		
Oficina	1	4 60		5 00	1 1		23 00
Total	-	-	_	-	m²	-	23 00
VI—Piso de piedra							
GalponVeredaPlanchadaRampa	1 2 2 1 2 1	60 00 . 60 00 20 00 3 00 15 00 9 32		16 00 1 50 8 00 1 50 6 86 5 28	•	960 00 180 00 \$20 00 4 50 205 80 49 21	
Total	-	_	_	-	m³	-	1719 51
VII—Canalatas y caños							
Canaletas en el galpon Canaletas de la oficina Caños de desague		···	 		ml.	181 50 11 60 253 00	
VIII — Fierro forjado			1	,		I	
Columnas cilíndricas— Peso aproximado c/u Montantes del tabique Idem parte lateral bajo	1 1			575 445 53 040	3	4031 04	<u> </u>
el techo	4		• •	101 400		405 60	
tudinales (columnas) Idem idem trasversales	30			47 970	1 1	1439 10	
(idem) Idem angulo (vigas entre	4			100 100		400 40	
columas)	120		٠٠ ا	25 830		3099 60	
vigas	6 0 36 0		••	7 800 3 556		468 00 1280 16	
Chapas de union de las vigas con columnas Idem idem idem				23 212 14 040	,	742 78 224 64	
Fierros horizontales so- bre las puertas	16		• 1	35 100	•	561 60	1
į	1 1	1	1		1	40274 28	i

	las	0 0	DIMENSIO	NES	METRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
D'						40274 28	
Fierros verticales sobre las puertas. Peso apro-					,	107 00	
ximado c/u Escuadras para fierros I.	16 108	••		11 700 1 930		187 ·20 208 44	
Chapas superior (columnas centrales)	1 11			25 272	,	404 35	
Fierros rectangulares	16 32	••		15 600		499 20	
Collar de la base de las	48	• •		35 000		1680 00	
Vigas de los costados	16	•••		53 9''0		862 40	
Chapas de union	8	••	••	7 800	1 1	62 40	
Diagonales Rieles de las puertas cor-	96	••		3 556	,	341 38	
redizas	14	• •		43 400	•	607 60	
Soporte de los rieles Rieles bajo las puertas	56 14	••		5 000 8 745	,	280 00 122 43	
Suspension de las puer-		••					
Angulos inferiores de las	56	••	••	5 241	,	293 50	
puertas	56	••		11 230	>	628 88	
Manijus de las puertas Fierros inclinados de los	28	••	•••	0 650		18 20	
costados	8		·	72 000	,	576 00	
Fierros superiores de las			ļ			204 44	
columnas centrales.,	64	••	••	8 510	•	224 64	47270 90
Armaduras del techo	28	••		39 6 933	•	11 114 12	11114 12
Tirantes longitudinales,							
del techo	18	••	••	1240 250	•	22324 50	
Idem idem parte supe	2			968 000	,	1936 00	
Chapas de ensambladura		••	::	3 360		665 28	
_ldem idem	22	• •		2 800	>	61 60	
Escuadras do los es	252		••	1 150	•	289 80	
Idem soporte de las ca- naletas	64	••		1 480)	94 72	25371 90
Total			_		kg.	_	83756 92
IV—Fundicion							
.				ł			
Bases de las columnas—				105 000	1	09760 60	
Peso aproximado c/u Piezas de ensambladura.	48 96	•		495 000 75 000		23760 00 7202 00	
ldem idem idem	60	••	1 :.	10 800	,	648 00	
Rueditas de las puertas	1 11					lt.	
corredizas	56	••.		6 300	•	352 80	31962 80
Total			_	-	kg.	_	31962 8

	las in les		DIMENSIO	NES	ETRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UMEDAD MET	Parciales	POTALRS
X—Fierro galvani- sado			ŀ				
Tabiques—Parte vertical Parte contra las puertas. Idem arriba de las puer-	54 24	4 08 4 08		1 25 0 53	m²	275 40 51 89	
tas	82	1 33		0 90		38 30	
versal	16	4 08 8 00	1	1 26 2 25 2		82 25 36 00	483 84
Techo	2 2	60 50 60 50		5 70 4 40		689 70 532 40	122 3 10
Total	-	_	_	-	m³	-	1705 94
XI—Carpinteria							
Puertas corredizas (2 hojas)	14 2 1 2	3 00 2 50 1 20 1 20		2 50 3 00 2 50 2 40	:	14 2 1 2	
Palizada sosteniendo el terraplen	1	216 00		2 20	m³	475 2 0	
Idem idem idem	2	15 00	•	3.20+0.95	•	47 25	522 45
Total	-	_	_	-	m³	_	522 45
XII—Blanqueo y pin- tura					-		
Blanqueo	.,	••		••	m²	154 77	154 77
Total	-	-	_		m³	-	154 77
XIII—Via de 0.60 para zorras							
Via longitudinal Idem trasversal	2	80 00 5 00	1		ml.	160 00 30 00	
Mesas giratorias — Diametro 2.00	6 6 1	••	 	2 00 	No	6 6 1	

	a las	DI	MENSION	ES	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las Partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Taller de repara- ciones y depósito de locomotoras.							
I-Bscavacion							
	40	1 20	1 20	2 00	m³	115 20	115 20
Total	_	_	_	_	m³	_	115 20
II—Hormigon hidráu- lico							
Asiento de las zanjas	2	34 00	2 80	0 70	ms	133 28	133 28
Total	_	— .	_	_	m³	_	133 28
III—Albañileria ordi- naria				·			
Muros	1	177 04	0 16			131 72	
	6	10 00	0 16	2 50	•	12 00 143 72	
A deducir	6 2	3 70 2 70		4 65		16 52	
	1	2 00		4 65 4 65		4 02 1 49	
ventanas	10 2	2 00 1 50		3 50 3 50		11 20 1 68	108 81
Zanjas de limpieza Fondo Escalones Zanjas para desague—	4 2 4	34 00 34 00 1 30	1 30	0 90 0 50 1 20	>	61 20 41 20 4 99	200 01
Seccion media ma	4	28 50	ı	0 70		79 80	
Conducto principal, id id axesorios, id id	1 16	60 00		1 ·65 0 10		99 00 2 08	291 27
Total		-		-	m³	-	400 08
IV—Revoque hidráu- lico							
Zanjas de limpieza Fondo	2	34 00 34 00	••	0 80 1 35	m³	108 80 91 80	200 60
Zanjas de desagüe	16	1.70+1.10		14 25	,	319 20	
	8	0 30		1 10	,	2 64	
Fondo	4 1	28 60 60 00		0 30 2 80		34 32 168 00	
** axesorios	16	1 30	<u> </u>	0 60		12 48	536 64
Total	_	_	_	_	m²	_	737 24

	de las iguales	DI	MENSION	ES	HETRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIBAD NET	Parciales	TOTALES
V—Revoque ordi- nario							
Muros esteriores	1 6	192 00 10 00		$\frac{450}{250}$	m³	864 00 75 00	
A deducir ventanas	6 2 1 10 2	3 70 2 70 2 00 2 00 1 50	 	4 50 4 50 4 50 3 50 3 50	,	939 00 99 90 24 30 9 00 70 00 10 50	725 3 0
Muros interiores	1 6	222 40 10 00		4 50 2 50 2		1000 80 75 00	
A deducir puertas y ventanas				••	٠	213 70	862 10
Total VI—Pisos		_	-		m²	_	1587 40
Piso de ladrillos de canto	2 1 1	35 84 29 84 5 84	 	9 84 9 84 9 84	m² >	705 33 293 63 57 47 1056 43	
A deducir — zanjas de limpieza	2 2	34 00 28 82		2 30 0 60	,	156 40 34 58	865 45
Total	-	-	-	_	m³	-	865 45
VII—Blanqueo y pin- tura Muros esteriores				••	m ^a	725 30	
" interiores		::			m ²	862 10	1587 40
Total VIII — Carpinteria		_			441	_	1587 40
Longrinas	4	35 84 28 00	0 30 0 30	0 12 0 12	m³	5 16 4 03	9 19
Portones	6 2 1 2	3 50 2 50 2 00	 	4 70 4 50 4 50	No.	6 2 1 2	

	s las	D	IMENSION	RS	HETRICA	CANTIL	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
IX—Canaletas y caños							
Canaletas	4 40	37 ,00 6 00		••	ml	148 00 240 00	
X-Vidrios							
Claraboya	6	3 3		4 00	m²	79 20	. 79 20
Total	-	-	_	_	m²	_	79 20
XI—Fierro		i					
Pilares principales del edificio	40			••	kg.	29273 120	
m. l	91	4 65		••	>	8251 425	
tre los pilares id Idem del tabique divi-	54	3 88	!	••		4085 640	
sorio id	11	.9 80	••	••	,	2102 100	
tremos id	2	11 9 0		••	,	464 100	
mojinetes id	6	8 80			,	1029 600	
columna id 9 20 id Chapas para fijar las vi-	144	3 75	••	••	,	4968 000	
gas con los pilares Escuadras idem idem	72	0 50	0 008	0 22		494 208	
de kg. 4.60 c/u Diagonales de las vigas Chapas de las vigas tras- versales de union de	432	0 50 0 75		0 06	,	772 800 1213 056	
los pilares	6	9 90	0 007	0 30	•	972 972	
m. i Escuadras de ensambla- dura de los montantes	24	9 75			•	2142 800	
de 2.40 c/uldem de la parte supe- rior de los pilares id.	1000	••			,	2400 000	
. 7.80 id Escuadras para los pi-	48	•		••	,	374 4 00	
lares de kig. 8.28 c/u Idem soporte de las ca.	96	••		••	•	794 880	
naletas id. 5.332 id	20	••		••	,	106 640	
			1			59445 741	

	1:18 ales	DI	MENSION	ES	HETRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de lus parces ignoles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Chapas de union de las armaduras con los pi- lares de kg. 21 918 c/u	16 16		••		kg.	350 688 627 120	
Idem idem, id 39.195 id. Fierros inclinados de kg. 19.50 el m. l	12	5 80	•••		>		61780 749
Armaduras del techo— (iguales á las del edifi- cio de la estacion) – Pe so de c/u kig 959.78	24	١	••			23034 720	
Tirantillos longitudinales de kg. 20.50 el m. l Chapas para ensambla-	36	36 50	••	••	•	26937 000	
dura de los tirantes de kg. 6.55 c/u Escuadras para fijar los tirantes en las arma	195	••	••		•	1277 250	
duras id 1.98 id Cumbreras del techo de kg 16.00 el m. l	390 3	 3 6 50				772 200 1752 000	
Fierros para la clara- boya de k. 3.35 idem idem	72	3 30			,	795 960	
Tornillos y remaches (4 o lo)	••		••			4000 00	<u>58569</u> 1 30
Total XII — Fierro fundido		-		_	kg	-	120349 879
Soporte de los pilares-						20000 00	20000 00
Peso de c/u 757 kg Total	40			_	kg.	30280 00	30280 00 30280 00
VIII—Techos							
Techo de flerro galvanizado—Cubierta Idem Claraboya	3 12 3	\$7 00 4 50 28 50	••	6 00 2 75 6 60	>	666 00 148 50 564 30	1378 80
Total	-	_	-	_	m³	_	1378 80
XIV—Ventanas de fleiro							-
	10 2	2 00 1 50	••	3 50 3 50	Nº	10 2	

	de las iguales			DI	MENSI	ONI	es		METRICA	CA	NTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de Partes igu	L	argo		Espes	or	Altu	ra 	UNIDAD ME		Parciales	TOTALES
Casa para em- pleados												
I — Escavacion para cimientos												
	12 2 2		2	38 68 6 0	0	65 65 65]	50 50 50	•	5	846 226 870	45 942
Total	_				_		-	-	m ⁸	-	-	45 942
II—Albañileria												•
Cimientos	12 2 2 1 1 15		2 6 105	38 68 60 42 06	0 0 0	65 65 65 48 48		50 50 50 50 65 42	*	5 12 182 31	285	
	4 2	π	2	59 00	U	48 48		42 42	×	2	061 726	
••	15	π_2 π		5 3		48	1	i 53	*	1	475	
	4	$\frac{\pi}{2}$	1 2			48		29 5	,		058	154 773
	2	$\frac{\pi}{2}$	_	00		48	ł	1 00	•	125		104 113
Elevacion.	1 7		87 5	36 68		34 34		1 21 1 30	,	11	787	
**	2			34	0	34	421+		,	7	961	
·	2		3	34	Q	17	$\frac{4.21+}{2}$	2.80		3	980	
A deducir	2 6 6 2 2	π	1 1 1	50 10 30 00 80	0 0 0	34 34 34 17 34		2 80 2 50 2 10 2 00 0 80	•	5 5 0	76 610 569 680 367	137 310
Total	_		_		_		! -	-	m³	-	_	292 083
IIICornisas												
	8 2		0 11	34 00	0	34 34	() 50) 20	m³	0	462 496	1 958
Total .	_		_				_	•	m³	-	_	1 958

		de las igunies	I	DIMENSIO	NES	RICA	CANT	DADES
INDICACION	DE LAS OBRAS	partes ign	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALINE
IV.	-Pisos							
Piso de l	aldosa	6	4 00	••	5 00	m³	120 00	
44		6	1.00+1.30	••	0 34	>	2 35	
	ts	1	20 18	••	3 34 3 00	>	67 40 15 00	
**		2 2	2 50 1 00	••	0 17	5	15 00 0 34	205 0
	Total		_	_	_	m*	_	205 09
V—I	Revoques							
Esteriores	•	1	57 92	••	4 21 2 80	m³	243 84 17 36	
66	•••••	2	3 10	••	4.21+2.80	•	46 83	
	•••••	4	3 34	••	2	•		
	••••	2	5 88	••	1 30	•	7 38	
▼ qéqaci	r	6	1 00 1 20	••	2 50 2 10		15 00 15 12	
44	•••••	6 2	1 00	••	2 00	5	4 00	
	•••••	2	≖ 0 65	••	0 65	>	2 65	278 64
Interiores		6	18 00	••	4 21		454 68	
**		12	5 00	• ••	1 30	,	39 00	
	•				4-21+2-80		42 06	
	• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	4	3 00	••	2	•	21 05	
		2 2	2 50 3 10	••	4 21 2 80	*	17 36	
46	•••••	6	6 20	•	0 50	>	18 60	
64	•• ••••••	6	7 00	••	0 50	>	21 00 1 70	
**	*****	2 2	2 × 0 40	••	0 17 0 40		2 51	
A deduci	r	6	1 30	•	2 60		20 28	
"	• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	6	1 50	• •	2 20	•	13 80 4 00	
	• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	2 2	1 00 * 0 45	• •	2 00 0 45	,	1 27	572 61
	Total	_	_	-	_	m's	-	851 25
VI-	-Techos							
Techo de	teja	2	26 38	••	3 50	m³	184 66	
"	••••	1 2	20 18 3 10	••	3 00	,	184 66 60 54 21 70	266 90
	Total		_		_	m³		266 90
		1 1	1			i	ll .	-

	las nles	D	MENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
VII—Puertas y ven- tanas							
Puertas	6 2	1 00 1 00	••	2 50 2 00		6 2	
Ventanas	6	1 20	••	2 10		6 2	
VIII—Canaletas y caños							
Canaletas		56 56	••	••	ml.	56 56	56 56
Caños	••	32 00	••	••	>	32 00	32 00
IX — Blanqueo y pintura	,						
Esterior		••	••	••	m³	278 64	278 64
nterior			••	••	•	572 61	572 61
Total	_	-		_	m³	_	851 25
X-Pilares.							
Pilares de madera		••	••	••	N۰	6	,
Estanque					İ		
I—Escavacion para cimlentos y pozo							
Cimientos	1	27 37	3 95	2 50	m ⁸	135 139	ľ
A deducir	1	π 2 50	2 50	2 50	>	49 088	86 051
Pozo	1	π 0 82 π 0 50	0 8 2 0 50			4 753 14 883	19 636
Total			<u> </u>	_	ms	_	105 687
II—Albañileria de la- drillo en mezela or- dinaria							
Cimientos	1	27 02	3 90	0 80	m³	42 151	
A deducir	1	π 2 50		0.80	•	15 708	26 443
Revestimiento del pozo.	1	π 1 00		0 50		1 571	
A deducir	1 1 1	π 0 82 π 0 50				12 041 4 869	
	1 1		ŀ				35 186

	las		I	DIMENSIO	NES	ETRICA	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numbo de las partes iguales	Large		Espesor	Altura	UNEDAD INC	Parciales	TOTALES
	2 1	1	75 00	2 80 2 80	Z	m³	\$8 766 1 400	35 186
	2 2 1	20 20	30	0 50 0 23 2 40	1 60 0 12 0 20	•	32 480 1 121 0 480	
Zanjas ,	1 2	1	50 40 40	1 40 0 40 0 32 0 32	0 25 0 65		8 330, 0 140 0 582 0 806	
	2 2 2 2 2 2	1 1 1	40 40 40 40 90	0 32 0 32 0 37 0 15	1 15 1 40 2 28		1 030 1 254 2 362 0 068	8 8 819
Total	_	_		_	_	En ⁸	_	124 005
lli.—Maderas								
Asiento del estanque	1		37	3 95	0 20	m³	10 811	
A deducir	1	π 2	50	2 50	l		3 927	6 814
Longrinas para la zanja. Travesaños	2 2		00 50	0 22 0 22			1 056 0 079	1 135
Total	-	-		-	_	-	_	8 019
IV.—Fierros								
Estanque, montantes y accesorios—Peso apro ximado				••		kg.	14000 00	14000 00
Total	-	_			-	kg.	_	14000 00
V.—Revoque hidráu- lico para la toma de las juntas,					-			
	4	9	58	••	$\frac{1.13+1.21}{2}$	m°	44 83	
Zanjas	2 4 4	0	40 32 32 32 32	••	1 41 0 95 0 70 0 45		1 13 1 22 0 90 0 58	
Piso	4 4 2 1 2	0 9 1	32 58 40 40	••	0 20 1 50 0 40 0 15		0 26 28 74 0 56 0 42	
							78 6 4	

	20	D	MENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUERO de las. partes iguales	Largo	Espesor	Altura	CHIDAB MET	Parciales	TOTALES
Escalones	8 8 2	1 40 1 40 1 40	:: -	0 32 0 25 0 10	m³ > m³	3 58 2 80 0 28	78 64 85 30 85 30
Letrina							
I—Escavacion para cimientos y pozo							
Edificio	1	23 24	1 00	1 00	m ⁸	23 240	23 240
Pozo (cimientos) (escavacion)	1 1	14 00 4 15	0 65 4 15	1 00 3 70		9 100 63 723	72 823
Total	_	_	-	_	m ^s	_	96 063
II—Albañileria							
Cimientos—Edificio	1	23 24 23 24	1 00 0 50	0 50 0 50	m³	11 62 0 5 810	17 430
Pozo	1	14 00	0 65	1 00		9 100	9 100
Elevacion—Edificio	1 2	23 24 6 30	0 34 0 34	2 50 1 00	>	19 754 4 284	
"	2	6 30	0 31	1 50	>	6 426	
A deducir	2 2	0 34 1 00	0 34 0 34	0 15 2 50		0 035 1 700	
" deducte	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 50	0 34	0 50	,	267	28 532
Elevacion—Pozo	1	14 00	0 50	1 75	,	12 250	
	1	14 00	0.50 + 0.18	1 15	٠	5 474	
a	1	14 00	0 45+0.34	0 80	•	4 424	22 148
Tabiques	2	3 86	0 18	2 50		3 474	
	4	1 50	0 18	$\frac{2.50+3.30}{2}$	٠.	3 132	
	4	0 40 0 10	0 18 0 18	2 50 2 50	>	0 720 0 180	7 506
A deducir	6 6	0 90 π 0 15	0 50 0 15	() 35 0 35	•	0 945 0 148	0 797
							85 513

	las	DI	MENSIONE	ES	KÉTRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	nunero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD KÉT	Parciales	TOTALES
Vantiladan		2 4.6	0 17	5 55	m ^s	5 774	85 513
Ventilador	2 2	3 U6 0 50	0 18	3 05	»	0 549	
	1	3 52	0 60	0 12 0 13	•	0 253	
	1	3 52	0 60	$\frac{0}{2}$	>	0 137	6 713
Total	-	-	-	-	m³	_	92 236
III—Alhafileria para bóveda					·		
Bóveda	4	3 32	$\frac{2 \ 61}{2}$	0 34	,	5 892	
deducir	10	0 15	0 15	0 34		0 077	5 815
Total		_	_		m³		5 815
IV—Revoques							_
Esteriores	1	24 60		2 50	m³	61 50	
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	2	6 30		1 00)	12 60	
	4	0 34	••	1 00 1 50	•	1 36	
,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,,	2 4	6 30	••	2	*	9 45	
A deducir	2	3 50 1 00	•:	0 34 2 50	» >	4 76 5 00	
	2	$\frac{\pi}{2}$ 0 50		0 5 ù		0 79	82 88
nteriores	1	21 88		2 50	,	54 70	
mecrores	2	5 62	•	1 00	,	11 24	
	2	5 62	••	1 50	,	8 43	
64	2	7 85		0 34	>	5 00	
16	2	6 57 8 86	••	0 34 2 50	3	4 47 19 30	
	12	1 50		2 50	•	45 00	
66	6 4	0 90	••	2 15 2 50	>	11 61 9 00	
A deducir	4	0 50	••	2 50	•	5 00	
a deducir	2	$\frac{\pi}{6}$ 0 50	••	2 50 0 50	•	5 00 0 79	167 06
749-4-	1 11	•	••		,		167 96
Ventilador	2 2	3 42 0 50	••	3 18 3 18	•	21 75 3 18	
***	2	0 30	••	3 42		2 05	26 98
Total	_	_	_	_	m³	_	277 82
V—Techos		•	1				-
l'echo de teja	2	5 4 0	• *•	8 75	m³	40 50	40 50
Total		_	_				40 50
YOME	1 -1		-	-	m*		ALC UN

	2 B	DI	MENSION	ES	2	CANTI	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD KISTRICA	Parciales	TOTALES
VI—Pisos							
Piso de baldosa	2 2 2 6 6	5 32 3 86 1 00 0 70 1 50	 	0 88 0 95 0 34 0 18 0 90	m ² > > > m ²	9 36 7 33 0 68 0 76 8 10	26 23 26 23
Total VII—Carpinteria		_	-	-	m		20 23
Puertas	6 2	0 90 5 35	::	2 50 1 00	Nº	6 2	
VIII—Blanqueo y pintura							
Interior					m²	167 18	167 18
Esterior		••			•	83 10	83 10
Ventilador		• • •	••		•	26 98	26 98
Total	-	_	-	_	m²	-	277 26

ESTACION "VILLA DE LA PAZ" E INTERMEDIAS

	ales		DIMENS	10	NES	KETRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes ignales	Largo	Espes	or	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Edificio de la En- tacion V. de la Paz								
I—Escavacion para cimientos							·	
	1 6	161 9 0 5		64 54			155 501 2 624	158 125
Total	-	_	-		<u> </u>	m³	_	158 125
II—Albañileria ordi- naria								
Cimientos	1 1 6	161 9: 163 3: 0 5	3 0	64 49 54	0 75 0 75 1 95	>	77 750 60 024 3 412	141 186
Elevacion	1 1 12 1 2	107 4 53 7 0 5 69 0 6 6	0 0	34 06 06 06 34	5 30 1 40 3 80 0 20 3 80	> .	193 553 4 511 1 368 0 828 17 261	
	2	3 5		34	$\frac{3.80 + 5.30}{2}$ 3.80 + 5.30	•	10 829	
A deducir	3 8 2 7	4 50 1 60 1 30 1 60 1 00 50	0 0 0	34 34 34 34 34	3 30 2 60 3 00	,	13 923 5 386 9 194 3 264 5 950 0 068	218 41
Anden	1	28 3		84	0 45	Ι.	4 330	4 336
······	1	1 5	0	90	0 40	•	0 540	0 540
Total	-	-	-		_	mª	-	364 467

• ,	a les	I	IMENSIO	NES	HETRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de les partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD ME	Parciales	TOTALES
lii—Cornisas							
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	2 8	17 82 0 60	0 50 0 10	0 20 0 10	m³	3 564 0 048	3 612
Total	_			-	m ^s	_	3 612
IV.—Revoques							
Bateriores	1 1 1	72 84 13 36 5 24	••	4 50 3 80 3.80+5.30 2	m'	327 78 50 77 23 84	
	1	4 24	••	3.80 + 5.30		19 20	
A deducir	1 8 3 2	166 32 1 20 1 40 1 60	••	0 06 2 60 3 30 3 00	> > >	9 98 24 96 13 86 9 60	383 24
Interiores	1 1 1	146 62 12 00 24 00	••	4 50 3 80 3.80+5.30	•	659 79 45 60 109 20	
6b 6b	3 8 7	8 10 7 60 6 00		0 55 0 55 0 34		13 37 33 44 14 28	
A deducir	2 14 8 5	7 60 2 50 1 50 1 60	•	0 34 1 (0 2 60 3 30	•	5 17 35 00 31 20 26 40	788 25
Total	_	_	-		m²	_	1171 49
V—Piso							
	1 1 1 2 1	10 00 5 50 6 00 3 58 4 00		6 00 4 83 4 83 4 83	• • •	60 00 26 57 28 98 34 58 19 32	
Piezas	1 1 1 3 7	2 00 4 00 2 00 4 00 1 50 1 00		4 50 4 50 3 50 3 50 0 34 0 34	* > > > > >	9 00 18 00 7 00 14 00 1 53 2 38	221 36
Anden	1	18 98	••	5 05	•	95 85	95 85
Total	-	-	_	<u></u> :	m³		317 21

,	de las iguales	D	IMENSION	ES	HÉTRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de partes igu	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MÉN	Parciales	TOTALES
VI.—Techos							
Techo de teja	1	18 80 18.90+8.00		4 40		82 72	
	2	2		6 20 6 00		166 16	
· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	2	11 30 6 68	•	4 63		67 80 30 93	
**************************************	1 1	6 68		5 56	2	37 14	384 75
Total	_	_	_	_	m³	_	384 75
VIIColumnas							
Columnas de fierro.,	6	••		3 15	N۰	6	
VIII.—Canaletas y caños					,		
CanaletasCaños		••	::		ml.	63 22 61 20	
IX.—Blanqueo y pin- tura							
Interior	••	••			m³	788 25	788 25
Esterior		••				381 24	381 24
Total	_	-	_	-	m³	_	1169 49
X.—Puertas y venta- nas							
Puertas	3 7	1 40		3 30		3 7	
66	2	1 00 1 60		2 50 3 00		1 2	}
Ventanas boleteria	8	1 20 0 60		2 60 0 50		8 1	
Galpon de carga							
I—Escavacion para cimientos							
Edificio	2			1 50		52 447	
	2 1	7 68 19 68				18 893 19 188	90 528
Plataformas	2	13 20	0 60	1 50	,	23 760	23 760
Total	_	-	_	-	m*	-	114 288

	las	D	IMENSION	es .	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numbo de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
II—Albañileria ordi naria							
Cimientos-Edificio	2	21 32	0 82	0 75	m°	26 224	
	2 2 2	7 68 21 16	0 82	0 75 0 75	,	9 446 20 631	
	2	7 84	0 65	0 75		7 644	00.00
	1	19 84	0 65	1 50	,	19 344	83 28
· Plataforma	2	13 20	0 60	1 50	>	23 760	23 76
Elevacion-Frentes	2 4	21 00	0 50	5 75		120 750	
A deducir	8	2 50 2 86	0 50	3 15 3 15		15 750 11 532	93 46
	1 7						00 10
Costados	2	8 00	0 34	5 75 2 95	1	31 280	
*	2	9 00	0 34	2	•	9 027	
	2 4	0 65	0 16	5 75	3	1 196 0 960	
	6	4 00 0 65	0 20 0 20	0 30 0 65	1 1	0 507	
06	2	0 20	0 16	2 50	>	0 160	
	1	1 85	0 16	0 20	>	0 059 2 169	
A deducir	2	2 20 1 20	0 34 0 34	1 45 2 60		1 061	39 95
Centro	1	12 00	0 50	1 25	>	7 500	7 50
Platataforma	2	8 00	0 40	1 25	,	8 000	
"	2	5 00	0 40	$\frac{1}{2}$		2 500	10 50
Total	-	-	_	-	m³	_	258 47
III—Revoques							
Esteriores	2	21 00		5 75	m³	241 50	
	2 24	0 16		3 00	>	11 52	
A deducir	4	8 80 2 50		0 50 3 15		17 60 31 50	239 1
				5 00		90 00	
Costados	1	9 00		1 25	1	11 25	
*	2	9 00		2 45	•	22 05	•
	1	17 20		0 16		2 75	
	2	9 95		0 20	>	3 98	
	2	11 75		0 34	•	7 99	
	2	7 30 6 40		0 34 0 50		4 96 3 20	
A deducir	2	2 20	1	1 45		6 38	.
*	1	1 20		2 60	•	3 12	136 6
					1	II	375 8

	de las igneles	DI	MENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	Numbro de partes igu	Largo	Espesor	Altura	CNIDAD MET	Parciales	TOTALBS
• . •							375 80
Interiores	2 2	30 00 8 00	••	4 50 4 50	m*	180 00 72 00	
•• •• •• •• •• •• •• •• •• •• •• •• ••	2	9 0 0	••	2 40	>	21 60	
A deducir	4 2 1	2 50 2 20 1 20	••	3 15 1 45 2 60	•	31 50 6 38 3 12	232 60
Plataforma	2	8 00	••	1 25	,	20 00	
	2	5 00	. ••	1 25	>	6 25	
46	2 2	8 00 5 20	••	0 40 0 40	•	6 40 4 16	36 81
Total				_	m³	_	645 21
IV—Pisos							
Piso de tabla	1 4 1 2	22 00 2 50 1 20	••	0 34 0 30	, ,	176 00 3 40 0 36 27 72	207 48
Total	2	21 00	••	. 0 66	m²	21 12	207 48
V—Techos				_	U1-		201 \$0
Techo de teja francesa	2	21 00	••	5 90	m²	247 80	247 80
Total				· <u>-</u>	m³	_	247 80
VI—Canaletas y caños							
Canaletas		••	• •	••	ml.	42 00 31 80	42 00 31 80
VII—Puertas y ven- tanas							
Puertas corredizas tableras Ventanas	4 1 2	2 50 1 20 2 20	••	3 40 2 70 1 60	>	4 1 2	
VII—Blanqueo							
Esterior		••		••	m³	375 8 0	375 80
Interior			••	••	,	232 60	232 60
Total					m³		608 40

	28		TA PRAISTON		3	CANT	IDADES
	de le gual		IMENSION	28	Ē		
INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las Partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
Estaciones luter- medias							
EDIFICIO DE LA ESTACION		1				·	
I.—Escavacion pará cimientos						;	
Cimientos	1 3	45 50 3 50			m³	22 75 3 15	25 90
Total	-	_	-	_	m³	-	25 90
Il.—Albanileria ordi- naria							
Cimientos	1 3	45 50 3 50			m³	22 75 3 15	25 90
Elevacion	1	36 00 9 68				48 96 12 39	
	3	3 68	0 16	4 00	•	7 07	
***************************************	2	8 32	0 32	2		8 25 76 67	٠
A deducir.—Volúmen de puertas y ventanas		••		! } ••		10 05	66 62
Total	-	_	_	_	•	-	92 52
III.—Cornisas							
•••••	4	5 00	0 18	0 10		0 36	0 36
Total			_	-	m ⁸		0 36
IV—Revoques							
Esteriores	1	37 25			m³	158 44	
	2	8 32		3 10	•	25 79	
A deducir (puertas), (ventanas)	5 3	1 25 1 25		2 65 2 50	>	16 56 9 38	158 29
Interiores	1	33 60 40 96	••	4 25 4 00 9 75	•	142 80 163 84	
A deducir—superficie de puertas y ventanas	2	7 68	•	2 75	2	21 12 40 65	287 11
Total	_	-	_	_	m,	_	445 40
:			1			i	

	a a a	D	IMENSIONI	ß	RICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Lergo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
V.—Pisos				i			
Piso de baldosa [piezas].	1 1 1 2	2 76 3 09 3 51 4 76	:.	3 68 3 68 3 68 3 68	m²	10 16 11 37 12 92 35 03	60 48
Piso de piedra [anden].	1	10 32	!	5 00	,	51 60	51 60
Total	-	_	_	_	m³	+	121 08
VI.—Techos							
Techo de teja (en las piezas)	2	10 52		5 50	m³	115 72	115 72
ldem idem (en la galeria)	1	10 00		5 75	•	37 50	37 50
Total	-	_	·	_	m³	-	153 22
VII.—Columnas de madera							
Bosten de la galeria	4	••	••	2 50	N۰	4	
VIII.—Canaletas y caños							
Canaletas	::	••	::	••	ml.	31 00 22 00	
IX.—Blanqueo							
		••		• •	m³	445 40	445 40
Total	-	_	-	. –	m²	-	445 40
X.—Puertas y venta- nas							
Puertas [vidrieras] [tableras]	5 2	1 25 1 00		2 65 2 65	Nº	5 2	
Ventanas	3 2	1 25 0 50		2 50 0 75	•	3 2	

	las	DI	MENSIONE	S	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Galpon de carga	.						
I—Escavacion	1	60 00	0 65	1 00	m3	39 00	
omientos	2	13 00	0 50	1 00	•	13 00	52 00
Total	-	_	_	- 2	m³	-	52 00
II—Albañileria							
Cimientos	1 2	60 00 13 00	0 65 0 50	1 00 1 00	m³	39 00 13 00	52 00
Elevacion	1	60 00	0 50	1 00		30 00	
	14	0 50 7 10	0 50 0 32	5 15 5 15	3	18 03 11 70	
	1	7 10	0 32	$\frac{2}{2}\frac{30}{2}$	>	2 61	
	3	2 30 2 30	0 32 0 40	3 85 1 30	2	8 50 3 59	
66	1	7 10	0 40	2 30		3 27	
	4	2 35	0 32	3 85	3	11 58	
46	2 4	2 50 2 35	0 32 0 50	3 85 1 35	3	6 16 6 35	
66 80	2	2 50	0 50	1 35	>	3 38	
•••••••••••	4	2 50	0 50	1 65		$\frac{8 25}{113 42}$	
A deducir		••				3 07	110 35
Plataforma	2	8 00	0 32	1 25		6 40	
	2	5 00	0 32	$\frac{1}{2}$,	2 00	8 40
Total	-	-	-	- 1	mª		170 75
III—Revoques							
Esterior	2 2	15 20 8 10		6 15 4 90	m²	186 96 79 38	
	2	8 10		2 30	*	18 63	
**	1	8 <u>1</u> 0		1 25		10 13	
6.	1	133 50 60 00		0 10 0 50	3	13 35 30 00	
A deducir, puertas y				- 29		338 45	
ventanas				••		40 00	298 45
Interiores	2	14 50		4 90	D	142 10	
66	2	7 50		4 90 1 30		73 50	
	1	7 50 133 50		2	,	9 75	•
************	1	199 90	••	0 10		13 35	298 45

	e 8	ות	MENSION	RS	5	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	de l				METRICA	8	•
INDICATION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD	Parciales	TOTALES
A deducir, puertus y						238 70	298 45
ventanas				••	m²	40 00	198 70
Plataforma	2	7 90	••	1 25		19 75	
	2	5 00	••	$\frac{1}{2}\frac{25}{2}$	•	6 25	26 00
Total	-	-		_	m³	-	523 15
IV—Pisos							
Piso de tabla	1	14 90	••			110 26	
	2 4	15 20 2 50	••	0 50 0 50	,	15 20 5 00	130 46
Total	_	_	-	_	m²	_	130 46
V—Techos				•			
Techo de teja	2	15 40	••	5 50	m²	169 40	169 40
· Total	-	-	-	_	m³	-	169 40
VI—Canaletas y Caños						·	
Canaletas	2	15 40	••	••	ml	30 80	30 80
Caños	4	5 80	••	••	•	23 20	23 20
VII—Puertas y ven- tanas						-	
Puertas corredizas	4	2 50 1 20		3 25 2 50	Nº	4	
Ventanas	2	2 20	••	1 60	•	2	
VIII—Blanqueo							
Esteriores				• •		298 45	
Interiores		:	•	•	,	198 70 26 00	5 23 15
Total		_			m²	_	523 15
Estanque							
1—Escavacion para cimientos							
	2 2	4 40 2 70	0 85 0 85	1 00 1 00	m³	7 48 4 59	12 07
Total	-	_	-	_	mª	. —	12 07

La constablis an	1 . 0		-	الدان حدد			
	in le	1	DIMENSIO	NES	S E	_	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes igunles	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	POTALES
II—Albañileria ordi- naria							
Cimientos	2 2	4 40 2 70	0 85 0 85	1 00 1 00	m ^s	7 48 4 59	12 07
Muros de elevacion	4 4 4	0 85 2 70 0 65 2 90	0 85 0 65 0 65 0 45	1 10 1 10 4 90 4 90	» > >	3 18 7 72 8 28 25 58 44 76	
A deducir. Puerta y arco.	1 1 1	1 25 1 00 1 25 1 00	0 40 0 25 0 30 0 15	1 10 1 10 1 05 1 05	> > >	0 55 0 28 0 39 0 16	
	1	$\frac{\pi}{2}$ 0 98	0 45	0 98	•	0 68	42 70
Total	-	_	-	_	m³		54 77
III — Albañileria de arcos							
Puerta	1	$\frac{\pi}{2}$ 0 98	0 45	0 98	m³	0 '68	
A deducir	1	$\frac{\pi}{2}$ 0 62	0 45	0 62		0 27	0 41
Total	_		_	_	m ⁸	_	0 41
IV—Cornisas							
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	4	4 60	0 25	0 10	m³	0 46	0 46
Total		_	– .		m³	_	0 46
V—Revoques				,			
Esteriores	4 4	4 60 4 60 4 40	 	1 00 0 15 4 65	m³	18 40 2 76 81 84 103 00	
A deducir—Puerta	1	1 00		2 15	,	2 15	100 85
Interiores	4 4 4	. 2 90 2 90 3 10	 	1 00 0 15 4 90	, , ,	11 60 1 74 60 76 74 10	
A deducir—Puerta	1	1 00	••	2 15	,	2 15	71 95
Total		_	_	_	m³	-	172 80

	las	DI	MENSION	2S	HÉT RUCA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	nummo de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAB MÉT	Parciales	TOTALAS
VI-Maderas							
Viga	1	4 00	0 30	. 0 30		0 36	0 36
Total	-	_	_	_	m³	_	0 36
VII - Fierro forjado							a
Fierros simple T, del peso de 5 k. 117 el m. l. Fierros de angulo del pe-	ml	66 97	••		kg.	342 68	1
so de 4 k. 236 por m. l. Fierros redondos del pe-		15 66	. •	••	,	66 33	
so 1 k. 982 el m. l Palastro de 3m/m de espesor y del peso de		28 00	••	••		55 <i>5</i> 0	
23,364 k. el m³ Palastro de 2 ^m /m de es	m3	26 49	••	••	,	618 91	
pesor y del peso de 15 k. 576 el m ³	m²	15 66	••		,	243 92	1327 34
Total		-	_	-	kg.	_	1327 34
VIII—Fundicion							
Tubo y valvula de salida Palancas y poleas			••	••	kg.	275 87 26 60	302 47
Total		_	_	_	kg.	_	302 47
IX — Blanqueo y pin- tura		•					
Esterior			••	• •	m²	100 85	100 85
Total	_		-		m²	_	100 85
Letrinas							
I—Escavacion							
Cimientos	1 1	14 80 6 80	0 50 0 30	1 00 1 00	m ⁸	7 40 2 04	9 44
Pozo	1	$\pi (0.50)^2$ $\pi (1.05)^2$	••	4 00 3 00		3 14 10 36	13 50
Total	_		-		m ^s	-	22 94

	las	D	MENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
II—Alhañileria ordi- naria							
Cimientos	1 1	14 80 6 80		1 00 1 00	m ⁸	7 40 2 04	9 44
Elevacion	1 1 4	14 80 2 80 4 00	0 15	2 50 2 80 2 45	ا د	11 10 1 18 1 47	13 ,75
Revestimiento del pozo	1	$\pi \left(\frac{2}{1.05}\right)$	$-\overline{0.75}^{2}$	3 00	•	4 09	4 09
Total	_	` _			m³	_	27 28
III—Cornisas							
	1	11 70	0 20	0 12	m ⁸	0 28	0 28
Total	_	_	- 1	_	-	-	0 28
1∇ —Revoque							
EsteriorA deducir—Puerta	1 1	14 80 0 75	 	2 50 2 00	m²	37 00 1 50	35 50
Interior	1 1 1	9 25 5 60 10 00 2 50	•• •• ••	2 50 2 70 2 30 2 00		23 12 15 12 23 00 5 00	66 24
A deducir—Puertas	3	0 75		2 00	•	4 50	61 74
Total	-	-		_	m³	-	97 24
V-Pisos							
Piso de baldosa	1 1 1 2	4 00 2 45 2 25 1 25	 	1 25 1 20 0 15 1 40	,	5 00 2 94 0 34 3 50	11 78
Total	_	-	_	_	m³		11 78
VI—Techos							
Techo de teja	1	3 00	••	2 3ù	m²	6 90	6 90
Total	-	-	_	_ `	m³	-	6 90
VI.—Carpinteria							
Puertas Asiento de las letrinas	2 2	0 75 1 35	::	2 00 . U 65	N°	2 2	

,	a les	1	DIMENSIO	NES	KRTRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	numero de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD KIRT	Parciales	TOTALES
VI — Blanqueo							
Esterior		••	 	••	m²	35 50 61 74	97 24
. Total	-	_	_		m³	-	97 24
Tipo de casa de camineros							
(Para estaciones intermedias)							
I — Escavacion para oimientos			·				
	1 1	36 04 9 40	0 65 0 32	1 50 1 00	m ⁸	35 139 3 008	38 147
Total		_	_	-	m³	_	38 147
II—Albañileria							
Cimientos	1 1 1	36 04 9 40 36 04	0 65 0 32 0 49	0 75 1 00 0 75	>	17 570 3 008 13 245	33 823
Elevacion	1	36 04	0 34	3 9 5	1 1	48 402	
	2	5 68	0 34	$\frac{1 \ 65}{2}$	'	3 186	
	1	10 00	0 17	3 95	,	6 715 58 303	
A deducir	2 3	1 35 1 35	0 34 0 34	2 55 2 15		3 511 2 961	51 831
Total			_	_	m ^s	_	85 654
III—Curnisas							
	6 2	0 34 5 40	0 34 0 34	0 40 0 20	m³	0 277 0 734	1 011
Total	-	_	-		m³	_	1 011
IV.—Revoques							
Esteriores	1	37 40		3 95 1 65	1	147 73	
A deducir	2	5 68 1 20		$\frac{\frac{1}{2}}{2}$	-	9 37 7 56	
66	3 3	1 20		2 50	•	9 00	

	n los	D	MENSION	ES	METRICA	CANT	DADES
INDICACION DE LAS OBRAS	nuzzao de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD MET	Parciales	TOTALES
Interiores	1	54 00	••		m²	210 60	140 54
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	2	5 60	••	$\frac{1}{2}$	>	8 96	
66	3	7 00 6 70	••	0 50 0 50		10 50 10 05	
A deducir	3	1 50 1 50	••	2 20 2 70	>	9 90 12 15	218 06
Total		_	_	-	m²	-	358 60
V-Pisos							
De baldosas	3	4 00 1 30	••	5· 00 0 34	m³	60 00 1 33	
Del corredor	1	11 00	••	3 00	•	33 00	94 33
Total	-		_	_ ·	m³	_	94 33
VI—Puertas y ven- tanas							
Puertas Ventanas	3 3	1 20 1 20	••	2 60 2 10	Ŋ°	3	
∇ II — Pilares							
Pilares de madera	6	••	••	2 40	И°	6	
VIII—Techos							
Del corredor De las piezas	1 2	11 00 13 02	••	3 00 3 00	m³	33 00 78 12	111 12
Total			_		m³	-	111 12
IX—Canaletus y caños							
Canaletas	1 4	••	••	::	ml.	30 04 19 80	
X—Blanqueo							,
Interior	¦∥	••	•	••	m²	218 06	218 06
Esterior			••	••	>	140 54	140 54
Total		-	-	_	m³	-	358 6 Q

Tipo de casa de camineros (Para estaciones principales) I — Elsacavacion para cimientos 1		a la s		IMENSION	ES	METRICA	CANT	IDADES
Camineros (Para estaciones principales) I - Escavacion para cimientos 1	INDICACION DE LAS OBRAS	numeno de las partes iguales	Largo	Espesor	Altura	UNIDAD KET	Parciales	TOTALES
I - Bacavacion para cimientos 1	Tipo de casa de camineros							
Total	(Para estaciones principales)							
Total	I — Escavacion para cimientos			•				
II—Albañileris ordinaria. Cimientos					1 50 1 50	m ^s	32 214 11 078	43 292
Total. — — — — — — — — — — — — — — — — — — —	Total	-	_	-	<u> </u>	m³	-	43 292
1								
Total	66	1 1	14 7 33 0	0 50	0 75	,	5 539 12 142	37 669
A deducir	Elevacion				3 95			
A deducir		1 11	8 3	0 34		>	6 814	
III—Cornisas 6 0 45 0 34 0 50 m³ 0 459 1 819 Total — — — m³ — 1 819 IV—Revoques — — m³ — 1 819 Esteriores 1 34 40 2 95 m² 101 48 2 8 35 2 40 > 20 04 A deducir 4 1 20 2 50 > 12 00 4 1 20 2 10 > 10 08 99 44 Interiores 1 62 00 2 95 > 182 90 2 8 35 2 40 > 20 04 2 8 35 2 40 > 20 04 2 8 35 2 40 > 20 04 2 8 35 2 40 > 20 04 2 8 3	A deducir				2 55 2 15			53 400
	Total		_	-	-	m³	-	91 069
Total	III—Cornisas							٠
IV—Revoques Esteriores	• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •	6 2					0 459 1 360	1 819
Esteriores 1 34 40 2 95 m² 101 48 20 04 A deducir 4 1 20 2 50 2 10 10 08 99 44 Interiores 1 62 00 2 95 182 90 2 8 35 2 40 2 10 10 08 99 44 2 8 35 2 40 2 20 04 4 6 70 0 50 3 13 40 4 7 00 0 50 3 14 00	Total	-		_	-	m ⁸	-	1 819
" 2 8 35 2 40 2 30 4 12 00 12 00 10 08 99 44 A deducir 4 1 20 12 0 12 00 12 10 12 00 12 10 12 00 10 08 99 44 Interiores 1 62 00 12 0 12 0	IV—Revoques			1				
A deducir		1 11		1	2 95 2 40	1	II .	
"	•••••	1 11		1	2	i	11	
$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	A deadell	4						99 44
$\begin{array}{cccccccccccccccccccccccccccccccccccc$	Interiores	1	62 0)	2 95		182 90	
		2	8 3	5	2 40	ł	11	
	••••	4			0 50			
	**							

	188	, DI	MENSIONI	SS	TRICA	CANT	IDADES
INDICACION DE LAS OBRAS	NUMERO de las partes iguales	Largo .	Espesor	Altura	UNIDAD METRICA	Parciales	TOTALES
A deducir	4 4 2	1 50 1 50 1 00	••	2 20 2 70 2 50	m²	231 36 13 20 16 20 5 00	99 44
Total V-Pisos de baldosa	-		-		m³	_	296 40
Total VI—Techos	4	4 00 1 30 8 85 —	 	3 75 0 34 3 00	m³ > m³	30 06 1 77 26 55	58 38 58 38
Total VII—Puertas y ven-	1 1	8 60 8 60 	 -	7 80 5 00 —	m³ > ın²	67 08 43 00	110 08 110 08
tanas Puertas Ventanas VIII—Pilares	4 1 4	1 20 1 00 1 20	:: ::	2 50 2 50 2 10	, No	4 1 4	
Pilares de madera	4	••	, ••	2 50	N°	4	
Canaletas y caños Canaletas	••	::	::		ml.	17 20 15 00	
Bsterior		:: -	:· 	::		99 44 196 96	296 40 296 40

PRESUPUESTOS

DE LAS OBRAS DE ARTE

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
DE SAN LUIS A VILLA DE LA PAZ				
Alcantarilla de béveda Luz 2 ^m 50—Hectómetro 1,20				
I — Escavacion para cimientos II — Albanileria de ladrillo en mezcla	m³	56 16	0 164	9 21
ordinaria	>	161 41	11 32	1827 16
hidráulica	>	4 23	15 41	65 18
hidráulica para bóveda	»	27 90	15 50	432 45
	m³	2 83	1 01	2 86
VI — Revoque	•	146 28	0 96	140 43
Costo total	-		_	2477 29
Alcantarilla de bóveda				
Luz o 80—Hectómetro 3.83 —				
I — Escavacion para cimientos y cauce II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m³	78 70	0 164	12 91
ordinaria	>	49 41	11 32	559 32
hidraúlica		2 57	15 41	39 60
IV — Albañileria de ladrillo en mezcla hidraúlica para bóveda	,	9 73	15 50	150 82
V - Revoque hidráulico para la toma	m,		1 01	0 63
de las juntas	• III	0 62 78 66	0 96	75 51
Costo total	-	-	-	838 79

INDICACION DE LAS OBRAS	signacion la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
	4	1	₽	.
	Ī	1		1
Alcantarilla de bóveda	1			
Luz om8o— Hectometro 4 51				
 I — Escavacion para cimientos y cauce II — Albağileris de ladrillo en mezela 	m ⁸	135 16	0 164	23 17
ordinaria	•	48 37	11 32	547 55
hidraúlica		2 55	15 41	39 30
IV — Albanilería de ladrillo en mezcla hidráulica para bóveda	,	9 59	15 5ù	148 65
V — Revoque hidráulico para la toma	1 :	0.00	1 01	0.40
de las juntas) >	9 62 75 9 8	1 01 0 96	0 63 72 94
Costo total	-	-		831 24
Alcantarilla de bóveda		, i		
Luz 2m50—Hectómetro 5 82				
I — Escavacion para cimientos	m³	50 29	0 164	8 25
II — Albanileria de ladrillo en mezcla ordinaria	•	141 54	11 32	1602 23
III — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráutica		3 67	15 41	56 55
IV — Albañileria de ladrillo en mezcla				_
hidráulica, para bóveda V — Revoque hidráulico, para la toma	•	21 55	15 50	331 03
de las juntas	m,	2 83	1 01	2 86
VI — Revoque	*	129 15	0 96	123 98
Costo total	-	-		2127 90
Alcantarilla de bóveda	Ī		1	
Luz 1 ^m 50—Hectómetro 6.67 —				
I — Escavacion para cimientos y cauce II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m*	555 01	0 164	25 42
ordinaria	•	129 48	11 32	1465 71
hidráulica	•	3 58	15 41	55 16
IV — Albañileria de ladriilo en mezcla hidráulica para bóveda	•	17 67	15 50	273 89
	m³	1 82	1 01	1 84
VI — Revoque	•	115 90	0 96	111 26
Costo total	-	-	-	1933 28

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
	Ī]		
Alcantarilla de bóveda				
Lvz om8o—Hetômetro 7.78		·		
 1 — Escavacion para cimientos y cauce 11 — Albañileria de ladrillo en mezels 	m*	97 30	0 164	15 96
ordinaria	*	39 92	11 32	451 89
hidráulica	. >	2 15	15 41	33 13
IV — Albañileria de ladrillo en mezela hidráulica para bóveda V — Revoque hidráulico para la toma		7 21	15 50	111 76
de las juntasVI — Revoque	m*	0 62 61 60	1 01 0 96	0 63 59 14
Costo total	_		_	672 51
Alcantarilla de béveda				
•				
Luz 1 ^m 00—Hectómetro 9.47				
 I — Escavacion para cimientos y cauce 11 — Albañileria de ladrillo en mezele 	e m³	98 38	0 164	16 13
ordinaria III — Albañileria de ladrillo en mezcle		68 22	11 32	772 25
hidráulica	1.	1 86	15 41	28 66
IV Albanileria de ladrillo en mezcle hidráulica para bóveda	3	6 37	15 50	98 74
V — Revoque hidráulico para la tomo	a.			
de las juntas VI — Revoque	. m²	1 33 61 11	1 01 0 96	1 36 58 67
Costo total	_		_	975 81
]			
Alcantarilla de bóveda				1
Luz 1m00—Hectómetro 11.04				İ
I — Escavaciou para cimientos y cauc	e m²	66 42	0 164	10 89
II — Albanileria de ladrillo en mezol ordinaria		64 10	11 32	725 61
III — Albañileria de ladrillo en mezel hidráulica.	a ,	1 71	15 41	26 35
1V — Albanileria de ladrillo en mezel	a	1		
hidráulica para bóveda V — Revoque hidráulico para la tom	a ·	5 76	15 50	89 28
de las juntasVI — Revoque	m ³	1 32 54 30	0 96	1 33 52 13
•	1	1 0 2 30		
Costo total	.1 -	7 -	-	905 59

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Alcantarilla abierta				
Luz 2 ^m 50—Hectómetro 13.70				
~				
 I — Escavacion para cimientos y cauce. II — Albañileria de ladrillo en mezcla 	m³	76 27	0 164	12 51
ordinaria		55 79	11 32	63I 54
hidráulica	3 m ²	1 81 41 95	15 41	27 89
V Maderas	m ⁸	0 42	0 96 52 37	40 27 22 00
VI — Fierros	tns	0 867	137 194	118 95
Costo lotai	-			853 16
Alcancarilla abierta				
Luz 2m50 — Hectometro 20.72				
			•	
 I - Escavacion para cimientos II - Albañileria de ladrillo en mezcla 	m³	55 95	0 164	9 18
ordinaria		110 69	11 32	1253 01
hidráulica		5 01	15 41	77 20
IV - Revogue		104 65	0 96	100 46
V — Maderas. VI — Fierros.	m ⁸	0 42 0 867	52 37	22 00
	ms	0 801	137 194	118 95
Costo total	-	-		1580 80
Alcantarilla abierta				
Luz 1moo — Hectómetro 26.00			<u> </u> -	
_				
 I - Escavacion para cimientos y cauce l1 - Albanileria de ladrillo en mezcla 	m*	38 91	0 I64	6 38
ordinaria III — Albanileria de ladrillo en mezcla	1 .	42 72	11 32	483 59
hidránlica		0 93	15 41	14 33
IV — Revoques V — Maderas	m3	31 44	0 96	30 18
IV — Fierros	kg.	0 739 52 42	52 37 0 33	38 70 17 30
Costo total	_		-	590 48
				كالمستقلي

			حه صحح	
INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CAN TIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
	1			
Alcantarilla de bóveda	1			į
Luz 1 ^m 00—Hectómetro 30 30				
 l — Escavacion para cimientos y cauce ll — Albanileria de ladrillo en mezcla 	m³	68 34	0 164	11 21
ordinaria	•	58 53	11 32	662 56
hidráulica		1 51	15 41	23 27
 IV — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica para bóveda V — Revogue hidráulico para la toma 		4 72	15 50	73 16
de las juntas VI — Revoques	m3	1 32 47 85	1 01 0 96	1 33 45 94
Costo total	l —	_	_	817 47
Alcantarilla de bóveda				
Luz 2m00—Hectómetro 35.13				
I — Escavacion para cimientos y cauce II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m*	90 42	0 164	14 83
II — Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria	,	73 69	11 32	834 17
III - Albañileria de ladrillo en mezcla			15 41	41 14
hidráulica IV — Albañileria de ladrillo en mezcla	,	2 67		
hidráulica para bóveda V — Revoque hidráulico para la toma	>	9 65	15 50	149 59
de las juntas	m³	2 33 70 71	1 01 0 96	2 35 67 88
VI — Revoque	,	10 /1	0 90	
Costo total	-	_		1109 95
Alcantarilla de bóveda				
Luz 2 ^m 00-Hectómetro 49.70				
I — Escavacion para cimientos y cauce II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m ⁸	292 11	0 164	47 91
ordinaria	•	118 20	11 32	1338 02
III — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica		2 69	15 41	41 45
hidráulica para bóveda V — Revoque hidráulico para la toma		17 59	15 50	272 65
de las juntas VI — Revoque	mª.	2 33 133 96	1 01 0 96	2 35 128 60
Costo total	-	-	_	1830 98

	-			
INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDAD BS	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
	25		7	7
Alcantarilla de bóveda Luz 1 ^m 00—Hectómetro 51,80				
——————————————————————————————————————				
 1 — Escavacion para cimientos y cauce. 11 — Albañileria de ladrillo en mezola ordinaria 	m³	421 76 103 78	0 164 11 32	69 17 1174 79
III — Albañileria de ladrillo en mezcla				
hidráulica IV — Albañileria de ladrillo en mezcla	*	2 10	15 41	32 36
hidráulica para bóveda V — Revoque hidráulico para la toma	•	10 46	15 50	162 13
de las juntas	m*	1 33	1 01	1 34
VI — Revoque	•	110 52	0 96	106 10
Costo total	_	_		1545 89
Alcantarilla de bóveda		·		
Luz 2 ^m 00—Hectómetro 56.93 —				
 I — Escavacion para cimientos y cauce II — Albañileria de ladrillo en mezcla 	m³	783 03	0 164	128 42
ordinaria	>	102 30	11 32	1158 04
hidráulica IV — Albañileria de ladrillo en mezcla	»	2 19	15 41	33 75
hidráulica para bóveda		10 80	15 50	167 40
V — Revoque hidráulico para la toma de las juntas	m²	2 33	1 01	2 35
VI — Revoques	>	116 28	0 96	111 63
Costo total	-			1601 59
Alcantarrilla abierta				
Luz 1 ^m 00 — Hectómetro 58.88				
I — Escavacion para cimientos y cauce II — Albanileria de ladrillo en mezcla	m³	96 43	0 164	15 81
ordinaria III — Albanileria de ladrillo en mezcla	•	54 55	11 32	617 51
hidráulica	•	1 07	15 41	16 49
VI — Revoque V — Maderas	m³ m³	50 38 0 739	0 96 52 37	48 36 38 70
VI — Fierros	kg.	52 42	0 33	17 30
Costo total	-	-	-	754 17

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	l	COSTO PARCIAL
	1-0			7
Alcantarilla de béveda				
Luz 1m50—Hectómetro 103 06				
1 Escavacion para cimientos y cauce II Albañileria de ladrillo en mezcla	m³	221 14	0 164	36 27
ordinaria		72 83	11 32	824 44
hidráulica)	1 58	15 41	24 3 5
IV — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica para bóveda V — Revoque hidráulico para la toma		8 92	15 50	1 3 8 2 6
de las juntas	m³	1 05	1 01	1 06
VI — Revoque	•	89 63	0 96	86 04
Costo total	-	-	_	1110 42
Alcantarilla de bóveda		į		
Luz 1m50—Hectómetro 128,50				
I — Escavacion para cimientos y cauce.	m³	327 53	0 164	53 71
II — Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria		106 62	11 32	1206 94
III - Albanileria de ladrillo en mezcla hidráulica		1 96	15 41	30 20
IV - Albañileria de ladrillo en mezala				
hidráulica para bóveda V — Revoque hidráulico para la toma	*	13 07	15 50	202 59
de las juntas	m3	1 82 105 53	1 01	1 84 101 31
•	1	103 93	0 90	
Costo total	-	-	-	1596 59
Alcantarilla de bóveda		1	ł	
Luz 1 ^m 00—Hectómetro 129.04				
 I — Escavacion para cimientos y cauce II - Albañileria de ladrillo en mezola 	m ⁸	171 61	0 164	28 14
ordinaria		77 04	11 32	872 09
III — Albañileria de ladrillo en mezcle hidráulica IV — Albañileria de ladrillo en mezcle		2 46	15 41	37 91
hidráulica para bóveda V — Revoque hidráulico para la toma	. >	7 32	15 50	113 46
de las juntas	. m³	1 33 73 16	1 01 0 96	1 34 70 23
Costo total	1		_	1123 17
Jugo Danie ,	1	i .	I	

	-			
INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Alcantarilla abierta				
Luz 1 ^m 00 — Hectómetro 140,47				
 l — Escavacion para cimientos	m ⁸	13 66	0 164	2 24
ordinaria	>	21 86 0 76	11 32 15 41	247 46 11 71
hidráulica	m³	19 56	0 96	18 78
IV — Revoque	m8	0 739 52 42	52 37 0 33	38 70 17 30
VI — Fierros	kg.	32 42	0 03	
Costo total	-	-	_	336 19
Alcantarilla abierta				
Luz 1 ^m 00 — Hectómetro 146.22 —				
 I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcle 	m ⁸	14 88	0 164	2 44
ordinaria		24 73	11 32	279 94
hidráulica	. >	0 84	15 41	12 94
IV — Revoque V — Maderas	m² m³		0 96 52 37	20 62 38 70
VI — Fierros			0 33	17 30
Costo total	-	_	-	371 94
Alcantarilla de bóveda				
Luz 1 ^m 50—Hectómetro 159,02				
I — Escavacion para cimientos y cauce II — Albafileria de ladrillo en mezcl	m	80 11	0 164	13 14
ordinaria	. >	63 41	11 32	717 80
III — Albañileria de ladrillo en mezcli hidráulica		2 14	15 41	32 98
hidráulica para bóveda	. *	8 44	15 50	130 82
V — Revoque hidráulico para la tom de las juntas	. m	1 82	1 01	1 84
VI — Revoques		60 78	0 96	58 35
Costo total	-		-	954 93

			سو ضروع	
INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CAN TIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Alcantarilla de béveda				
Luz 1 ^m 00—Hectómetro 162.31				
I — Escavacion para cimientos y cauce II — Albafiileria de ladrillo en mezcla	m³	73 06	0 164	11 98
ordinaria		66 23	11 32	749 72
hidráulica IV — Albañiléria de ladrillo en mezcla		1 73	15 41	26 66
hidráulica para bóveda	>	6 38	15 50	98 89
de las juntas	m,	1 33 60 41	1 01 0 9 6	1 34 57 99
Costo total	-		-	946 58
Alcantarilla abierta				
Luz 1 ^m 00 — Hectómetro 185.84 —				
I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m ⁸	50 55	0 164	8 29
ordinaria	•	37 25	11 32	421 67
hidráulica	m³	0 90 40 45	15 41 0 96	
V — Madcras	m³	0 739	52 37 0 33	38 70
VI — Fierros		JZ 12		538 66
20012				000 00
Alcantarilla abierta				
Luz 1 ^m 00 — Hetómetro 212 16 —				
I — Escavacionapara cimientos y cauce II — Albañileria de ladrillo en mezela	m³	41 32	0 164	6 78
ordinaria III — Albanileria de ladrillo en mezcla	>	39 22	11 32	443 97
hidráulica	m³	0 84 32 93	15 41 0 96	12 94 31 61
V — MaderasVI — Fierros	m³ kg.	0 739 52 42	52 37 0 33	38 70 17 30
Costo total		-	_	551 30
	•	. '	'	مسمنب

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Alcantarilla de bóveda				
Alcanomina de puveda				
Luz 1 ^m 00—Hectómetro 221,00 —				
1 — Escavacion para cimientos y cauce	m ⁸	196 01	0 164	32 15
II — Albanileria de ladrillo en mezcla ordinaria)	66 44	11 32	752 10
III - Albunileria de ladrillo en mezcla hidráulica		1 49	15 41	22 96
IV — Albañileria de ladrillo en mezcla			15 50	68 67
uidráulica para bóveda V — Revoque hidráulico para la toma		4 43		
de las juntas	m,	1 32 66 90	1 01 0 96	1 33 64 22
Costo total	_	_	_	941 43
Alcantarilla abierta				
Luz 1 ^m 00 — Hectómetro 238.32 —				
 I — Escavacion para cimientos y cauce II — Albañileria de ladrillo en mezcla 	m³	29 61	0 164	4 86
ordinaria	>	32 72	11 32	370 39
III — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica IV — Revoque		0 66	15 41	10 17
V — RevoqueV — Maderas	m²	37 48	0 96	35 98
VI — Fierros	kg.	0 739 52 42	52 37 0 33	38 70 17 30
Costo total	-	-	-	477 40
Alcantarilla de sifon circular	j		ĺ	
Luz om60-Hectometro 251.06				
I Facetonian new distinction		20.70		A A.
I — Escavacion para cimientos y cauce II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m	36 70	0 164	6 02
ordinaria	m³	22 23 4 00	11 32 5 00	262 66 20 00
1V — Albañileria de ladrillo en mezclal	m³			
V — Reboque ordinario	m²	0 94 13 56	15 41 0 54	14 49 7 32
VI — Revoque hidráulico	.	24 34	0 99	24 10
	kg.	599 06	0 09	53 92
Costo total			-	388 81

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CAN TIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Alcantarilla abierta				
Luz 2 ^m 50 — Hectómetro 277.57	,			
 I - Escavacion para cimientos y cauce II - Albañileria de ladrillo en mezcla 	mª	54 42	0 164	8 9 2
ordinaria		30 58	11 32	345 17
hidráulica	>	1 41	15 41	21 73
IV — Revoque · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	m ³	28 78 0 42	0 96 52 37	27 63 22 00
V — Maderas VI — Fierros.	tns	0 867	137 194	118 95
Costo total	–	_	_	545 40
Alcantarilla abierta				
Alcontornia apierta		!		
Luz 2moo - Hectómetro 281.38				
 I — Escavacion para cimientos y cauce II — Albañileria de ladrillo en mezcla 	m*	30 773	0 164	5 05
ordinaria	I -	22 182	11 32	25 1 10
hidráulica		0 591	15 41	9 11
IV — Revoque V Maderas	m³	23 82	0 96	22 87
VI — Fierros		0 919 52 42	52 37 0 33	48 13 17 30
Costo total	-	_	_	353 56
' Viaducto del Balde				
Luz 100 ^m 00 — Hectómetro 289.05				
I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m ⁸	146 54	0 294	43 08
ordinaria		246 75	11 32	2793 21
III - Albanileria de ladrillo en mezcla hidráulica		39 65	15 41	611 01
IV — Revoque	m ²	145 94	0 96	140 10
VI — Fierros	mª tne	13 37 86 715	52 37 137 194	700 19 35690 33
Costo total	-	_	_	39977 92

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
. Viaducte				
Luz 21 ^m 45—Hectómetro 291, 12 —				
 I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcia 		77 54	0 294	22 80
ordinaria III — Albafiileria de ladrillo en mezela		160 79	11 32	1820 14
hidráulica	m	7 31 111 24	15 41 0 96	112 65 106 79
V — Maderas VI — Fierros	m ^s	2 97 19 270	52 37 137 194	155 54 2643 73
Costo total	-	-	_	4861 65
Viaducto				
Luz 32 ^m 66—Hectómetro 292.50				
 1 — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezele 	m ^s	85 399	0 294	25 11
ordinaria III — Albañileria de ladrillo en mezcle	*	177 774	11 32	2012 40
hidráulica	. lm²	9 360 98 35	15 41 0 96	144 24 94 42
V — Maderas VI — Fierros	. m³	5 355	52 37 137 194	280 44 3965 59
Costo total	. -	-	-	6522 20
Viaducto				
Luz 32 ^m 46—Hectómetro 294.12 —				
l — Escavacion para cimientos Il — Albanileria de ladrillo en mezcl	. m	1	0 294	28 54
ordinaria		202 041	11 32	2287 10
hidráulica IV — Revogues	. m	140 72	15 41	
V — Maderas	· lm	4 998 8 28 905	52 37 137 194	1
Costo total	-		_	6828 81

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL F
Aleantarilla abierta Luz 2 ^m 50 — Hectómetro 301.52			,	
I — Escavacion para cimientos y cauce II — Albanileria de ladrillo en mezcla	m*	50 971	0 164	8 36
ordinaria		35 691	11 32	404 02
hidráulica	>	0 788	15 41	12 14
IV — Revoques	m ³	28 71 0 473	0 96 52 37	27 56 24 77
VI — Fierros	tns	0 867	137 194	118 95
Costo total	-	-	_	595 80
Alcantarilla abierta				
Luz 3 ^m 00 — Hectómetro 303.24				
I — Escavacion para cimientos y cauce II — Albañileria de ladrillo len mezcla	m*	54 52	0 164	8 94
ordinaria	>	£5 9 4	11 32	406 84
hidráulicaIV — Revoque	>	0 87	15 41 0 96	13 41
V — Maderas	m ^s	31 84 0 49	52 37	30 57 25 66
VI Fierros	tns	1 170	137 194	160 52
Costo total	-		_	645 94
Alcantarilla abierta				
Luz 2 ^m 00 — Hectómetro 305.00 —				
 I — Escavacion para cimientos y cauce. II — Albañileria de ladrillo en mezcla 	mª	21 97	0 164	3 60
ordinaria	*	38 62	11 32	437 18
hidráulica · · · · · · · · · · · · · · · · ·		0 95	15 41	14 64
V - Maderas	m³ m³	37 85 0 919	0 96 52 37	36 34 48 13
VI — Fierros	kg.	52 42	0 33	17 30
Costo total	-	_		557 19
		•		

	1			
INDICACION DE LAS OBRAS	signacion la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
	<u>ಇ</u>		F	F
Alcantarilla abierta				
Luz 2 ^m 00 — Hectómetro 306.65				
 I — Escavacion para cimientos y cauce, I — Albañileria de ladrillo en mezcla 	m8	43 13	0 164	7 07
ordinaria	*	30 48	11 32	345 03
hidráulica	>	0 81	15 41	12 48
IV — Revoque	m°	28 08 0 919	0 96 52 37	26 96 48 13
VI — Fierros	ks.	52 42	0 33	17 30
Costo total	-		_	456 97
Alcantarilla abierta				
Luz 2 ^m 00 — Hectómetro 311.10				
II — Albañileria de ladrillo en mezcla		24 74	0 164	4 06
ordinaria	*	34 91	11 32	395 18
hidráulica	>	0 83	15 41	12 79
IV - RevoqueV - Maderas	m ³	35 38 0 919	0 96 52 37	33 96 48 13
VI — Fierros	kg.	52 42	0 33	17 30
Costo total	-			511 42
Alcantarilla de bóveda				
Luz 1 ^m 00—Hectómetro 313.13				
 I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla 	m ⁸	26 153	0 164	4 29
ordinaria		39 851	11 32	451 11
hidráulica	>	1 508	15 41	23 24
IV — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica para bóveda V — Revoque hidráulico para la toma	>	3 683	15 50	57 09
de las juntas		1 33 40 42	1 01 0 96	1 34 38 80
Costo total	-	_	_	575 87

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Alcantarilla abierta Luz 2 ^m 00 — Hectómetro 314 60				·
I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m³	37 935	0 164	6 22
ordinaria		52 792	11 32	597 61
hidráulica	*	0 930	15 41	14 33
IV — Revoque	m.	40 88	0 96	39 24
V — Maderas VI — Fierros	kg.	0 919 52 4 2	52 37 0 33	48 13 17 30
Costo total	–	_	-	722 83
Alcantarilla abierta				
Luz 4m00 — Hectómetro 318.87				
I — Escavacion para cimientos II — Albanileria de ladrillo en mezcla	m³	30 640	0 164	5 02
ordinaria	*	48 923	11 32	553 81
hidráulica		1 193	15 41	18 38
IV - Revoque	m³	39 52	0 96	37 94
V — Maderas VI — Fierros	ms	0 679 1 510	52 37 137 194	35 56 207 16
VI — Picilos	LIIS	1 310	101 101	207 10
Costo total	-		_	857 87
Alcantarilla abierta				
Luz 2 ^m 00 Hectómetro 322.76				
 I — Escavacion para cimientos y cauce II — Albañileria de ladrillo en mezcla 	m ³		0 164	2 98
ordiuaria	•	23 312	11 32	263 89
	>	0 747	15 41	11 51
IV — Revoques	m²	19 05	0 96	18 29
V - Maderas VI - Fierros	m'kg.	0 919 52 42	52 37 0 33	48 13 17 30
Costo total	-	_	_	362 10

INDICACION DE LAC ORDAC	acio	0 4 1/10/10 4 10/10	PRECIO	COSTO
INDICACION DE LAS OBRAS	sign In n	CANTIDADES	UNITARIO	PARCIAL
	దిశి	CANTIDADES	<i>§</i>	F
Viaducto			! 	
Luz 21 ^m 20—Hectómetro 331.94				
I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m³	77 008	0 294	22 64
ordinaria · · · · · · · · · · · · · · · · ·	>	130 071	11 32	1472 40
111 — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica	>	7 399	15 41	114 03
1V — RevoquesV — Maderas	m ⁸	81 50 2 97	0 96 52 37	78 24 155 54
VI — Fierros	tns	19 270	137 194	2643 73
Costo lotal	-	_	-	4486 57
Alcancarilla abierta				
Luz 1 ^m 00 — Hectómetro 336,00				
I - Escavacion para cimientos	m ⁸	17 029	0 164	2 79
II — Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria.	>	30 687	11 32	347 38
III — Albanileria de ladrillo en mezcla hidráulica	,	0 880	15 41	13 56
IV — Revoque V — Maderas	m³ m³	28 58 0 739	0 96 52 37	27 44 38 70
VI — Fierros			0 33	17 30
Costo total	-	_		447 17
Puentecite				
Luz 5 ^m 00 — Hectómetro 346,96				
 1 — Escavacion para cimientos 11 — Albañileria de ladrillo en mezcla 	m³	14 997	0 164	2 46
ordinaria ordinaria ordinaria		23 458	11 32	265 54
hidráulica	. >	0 689	15 41	10 62
	m³	19 54 0 891	0 96 52 37	18 76 46 66
IV — Fierros	tns	2 160	137 194	296 34
Costo total	-	-	_	640 38

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
	1	[
Puentecito				
Luz 5 ^m 00—Hetómetro 349,53.00				
l — Escavacion para cimientos ll — Albañileria de ladrillo en mezcla	m³	17 006	0 164	2 79
ordinaria	>	29 052	11 32	328 87
hidráulica		0 763	15 41	11 76
VI - Revogues	m	17 52	0 96	16 82
V — Maderas	m ⁸	0 891	52 37	46 66
VI — Fierros	tns	2 160	137 194	296 34
Costo total	-	_	_	703 24
Alcantarilla abierta				
Luz 1m50 — Hectómetro 351.68			·	
 1 — Escavacion para cimientos y cauce II — Albañileria de ladrillo en mezcla 	m ⁸	37 682	0 164	6 18
ordinarıa	>	36 588	11 32	414 18
hidráulica		0 945	15 41	14 56
IV — Revoque	m³	30 38	0 96	29 16
V — Maderas	m	0 829	52 37	43 41
VI — Fierros	Kg.	52 42	0 33	17 30
Costo total	-	-	-	524 79
Alcantarilla abierta				
Luz 3 ^m 00 — Hectómetro 366.22				
I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m³	16 492	0 164	2 70
ordinaria III – Albañileria de ladrillo en mezcla	>	35 611	11 32	403 12
hidráulica	*	1 022	15 41	15 75
IV — Revoque	m ⁹	36 24	0 96	34 79
V — Maderas	m s	0 547	52 37	28 65
VI — Fierros	tns	1 170	137 194	160 52
Costo total	-	_	_	645 53

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Alcantarilla abierta				
Luz 2 ^m 00 — Hectómetro 372.72				
I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla		12 868	0 164	2 11
ordinaria III — Albafiileria de ladrillo en mezcla hidráulica		22 768 0 582	11 32 15 41	257 73 8 97
IV — RevoqueV — Maderas	m²	24 01 0 919	0 96 52 37	23 05 48 13
VI — Fierros	kg.	52 42	0 33	17 30
Costo total	-	_	-	357 29
Puentecito				
Luz 5 ^m 00 Hectómetro 376.70				
 I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla 	m ^s	29 907	0 164	4 90
ordinaria	>	69 764	11 32	789 73
hidraúlica IV — Revoque	m	1 242 62 10	15 41 0 96	19 14 59 62
V — Maderas	m ⁸	0 891 2 160	52 37 137 194	46 66 296 34
Costo total	-	_	_	1216 39
Puenteclto				
Luz 5 ^m 00—Hectómetro 385.97				
l — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m ⁸	12 \886	0 164	2 11
ordinaria	>	21 583	11 32	244 32
hidráulica	rn ³	0 502 22 01	15 41 0 96	7 74 21 13
V — Maderas	m ^s tns	0 801	52 37 137 194	41 95 296 34
Costo total	-	_	_	613 59

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CAN TIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Alcantarilla obierta				
Luz 1 ^m 00 — Hectómetro 392.00				
 I — Escavacion para cimientos II — Albağileria de ladrillo en mezcla 	m³	16 190	0 164	2 66
ordinaria 111 — Albañileria de ladrillo en mezcla	•	29 306	11 32	331 74
hidráulíca IV — Revoque	m³	0 83 9 22 14	15 41 0 96	12 93 21 25
V — Maderas! VI — Fierros,	m³ kg.	0 739 52 42	52 37 0 33	38 70 17 30
Costo total	_	_	_	424 58
Alcantarilla abierta				
Luz 1 ^m 00 — Hectómetro 415.44				
I — Escavacion para cimientos II — Albanileria de ladrillo en mezcla		16 278	0 164	2 67
ordinaria		29 965	11 32	339 20
hidránlina	1 _	0 917 26 87	15 41 0 96	14 13 25 80
IV — Revoques	m³ kg.	0.700	52 37 0 33	38 70 17 30
Costo total	-	_	_	437 80
Alcantarilla abierta				
Luz 1 ^m 00 — Hectómetro 459.58				
I — Escavacion para cimientos Il — Albanileria de ladrillo en mezcla	m³	11 605	0 164	1 90
ordinaria III - Albañileria de ladrillo en mezcla	*	17 471	11 32	197 77
hidráulica IV — Revoque		0 499 15 60	15 41	7 69 14 98
V — Maderas V1 — Fierros.	m ⁸	0 739	0 96 52 37	38 70
	Kg.	52 42	0 33	17 30
Costo total	-	-	_	278 34

		,		
INDICACION DE LAS OBRAS	esignacion e la unidad	CANTIDADES	PRBCIO UNITARIO	COSTO
	P 4		₽	F
Viaducto de los Pocitos Luz 100 ^m 00—Hectómetro 473.87 —				
I — Escavacioa para cimientos	m³	13 9 6 69	0 294	41 06
II — Albafileria de ladrillo en mezcla ordinaria		383 104	11 32	4336 74
hidráulica	>	9 140	15 41	140 85
IV — Revoque V — <u>Maderas</u>	m³	224 45 13 37	0 96 52 37	215 47 700 19
VI — Fierro del tramo	tns	86 715	137 194	35690 33
VII — " de las columnas	•	77 477	83 134	6440 97
Costo total	-	_		47565 61
Alcantarilla abierta				
Luz 1 ^m 50 — Hectómetro 483.50				
_			-	
 I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezela 	.i	15 368	0 164	2 52
ordinaria	>	23 294	11 32	286 33
hidráulica	m ²	0 870	15 41	13 41
V — Maderas	m8	22 42 0 829	0 96 52 37	21 52 43 41
VI — Fierros	kg	52 42	0 33	17 30
Costo total	-	_	_	384 49
Canaleta				
Luz 1º00—Hectómetro 493.38				
_				
 I — Escavacion para cimientos y cauce II — Albañileria de ladrillo en mezela 	mª	8 294	0 164	1 36
ordinaria ·	>	7 634	11 32	86 42
	m	28 38	0 99	28 10
Costo total	-	-	_	115 88
				ضحبيت

	-	-		
INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Alcantarilla de bóveda				
Luz 1 ^m 00—Hectómetro 504 50				
I Escavacion para cimientos II Albañileria de ladrillo en mezcla	m ^s	35 375	0 164	5 80
ordinaria	>	68 401	11 32	774 30
III — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica	>	2 460	15 41	37 91
hidráulica para bóveda	>	21 735	15 50	3 36 89
de las juntasVI — Revoque	m°	1 33 64 10	1 01 0 96	1 34 61 54
Costo total	-	_		1217 78
Alcantarilla de bóveda				
Luz 2 ^m 00-Hectómetro 512.37		-		
I — Escavacion para cimientos	ms	53 088	0 164	8 71
ordinaria	>	153 548	11 32	1738 16
hidráulica	*	5 339	15 41	82 27
hidráulica para bóveda V — Revoque hidráulico para la toma	>	30 326	15 50	470 05
de las juntas VI — Revoque	m³	2 329 147 03	1 01 0 96	2 35 141 15
Costo_total	-	-	_	2442 69
Canaleta				
Luz om80—Hectómetro 544.09				
1 — Escavacion para cimientos y canal II - Albañileria de ladrillo en mezcla	m ^s	5 705	0 164	0 94
ordinaria	>	5 719	11 32	64 74
-	m³	24 143	0 99	23 90
Costo total	-	_	_	89 58

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Canaleta de desagüe				
Luz om8o-Hectómetro 551-32-80				
				
 I — Escavacion para cimientos y canal. II — Albañilería de ladrillo en mezcla 	m³	6 817	0 164	1 12
ordinaria	,	8 814	11 32	99 77
III — Revoque hidráulico	m²		0 99	30 18
Costo total	-	_		131 07
Alcantarilla de bóveda		:		
Luz 1 ^m 00—Hectómetro 556.92				
l — Escavacion para cimientos	m ⁸	28 72	0 164	4 71
II — Albañileria de ladrillo en mezcla			11 00	015 50
ordinaria	•	54 57	11 32	617 73
hidráulica	>	2 02	15 41	31 13
IV — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica para bóveda	_ ا	5 26	15 50	81 53
V — Revoque hidráulico para la toma				
de las juntas	m²	1 32 46 69	1 01 0 96	1 33 44 82
•	-	20,00	0 30	
Costo total	-	_	_	781 25
Alcantarilla de bóveda				
Luz 2m00—Hectómetro 565.99				
-	ĺ.			
 I — Escavacion para cimientos y cauce II — Albafileria de ladrillo en mezcla 	m _s	78 68	0 164	12 90
ordinaria.) >	108 65	11 32	1229 92
III — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica		3 38	15 41	52 09
IV — Albanileria de ladrillo en mezcla		ļ		
hidráulica para bóveda V — Revoque hidráulico para la toma	>	17 89	15 50	277 30
de las juntas	m³	2 33	1 01	2 35
VI — Revoques	>	95 70	0 96	91 87
Costo total	_	_	_	1666 43
		\		
	•	•	•	

	_			
INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO Unitario	COSTO PARCIAL
Alcantarilla abierta		İ	l	I
Luz 1moo — Hectómetro 588 38	i	I		•
I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m ⁸	12 37	0 164	2 03
ordinaria		18 37	11 32	207 95
hidráulica	>	0 88	15 41	13 56
IV — Revoque	m³	15 44	() 96	14 82
V — Maderas	mª	0 739	52 37	38 70
VI — Fierros	kg.	5 2 4 2	0 33	17 30
Costo total	-	_	_	294 36
Alcantarilla'abierta				
Luz 1m00 — Hectómetro 595.90				
	1	!		
 I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla 	m³	11 14	0 164	1 83
ordinaria III — Albanileria de ladrillo en mezcla		16 92	11 32	191 53
hidráulica	1	0 50	15 41	7 71
IV — Revoque	m²	16 27	0 96	15 62
V Maderaa	m	0 739	52 37	38 70
VI — Fierros	kg.	52 42	0 33	17 30
Costo total	-	-	-	272 69
Canaleta de desagüe				
Luz om8o — Hectometro 606,23				
_	1			
I — Escavacion para cimientos y cau-	ĺ			
II — Albanileria de ladrillo en mezcla	m ⁸	11 090	0 164	1 82
ordinaria or		5 360	11 32	60 68
III — Revoque hidráulico	m²	24 34	0 99	24 10
Costo total	_	_	_	86 60

	,			
INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
	1	!	<u> </u>	
Alcantarilla de bóveda				
Luz 2 ^m 00—Hectómetro 627.02				
11 - Albanileria de ladrillo en mezcla	mª	67 85	0 164	11 13
ordinaria	>	163 07	11 32	1845 95
hidráulica		4 93	15 41	75 97
IV — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica para bóveda V — Revoque hidráulico para la toma	>	34 87	15 50	540 49
de las juntas	m 3	2 33 140 06	1 01 0 96	2 35 134 46
Costo total	-	_	_	2610 35
Alcantarilla de bóveda				
Luz 1moo—Hectómetro 643.36				
 I — Escavacion para cimientos 11 — Albañi'eria de ladrillo en mezcla 	m²	52 48	0 164	8 61
ordinaria		100 92	11 32	1142 41
hidraúlica		3 19	15 41	49 16
IV — Albañileria de ladrillo en mezcla hidraúlica para bóveda		14 35	15 50	222 43
V — Revoque hidráulico para la toma de las juntas	m²	1 32	1 01	1 33
VI - Revoque	*	85 34	0 96	81 93
Costo total	-	-	_	1505 87
Alcantarilla de bóveda	}			
Luz 1 ^m 00—Hectómetro 656.47 —				i
I — Escavacion para cimientos II — Albanileria de ladrillo en mezcla	m³	44 594	0 164	7 31
ordinaria	*	96 720	11 32	1094 87
 111 — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica		2 772	15 41	42 72
hidráulica para bóveda V — Revoque hidráulico para la toma		12 377	15 50	191 84
de las juntas VI — Revoque		1 33 85 76	1 01 0 96	1 34 82 33
Costo total	_	_	_	1420 41

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Alcantarilla abierta	!			!
	ł			!
Luz 1 ^m 00 - Hectómetro 670.56	!			
I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m³	13 952	0 164	2 29
ordinaria	•	21 888	11 32	247 77
bidráulica		0 660	15 41	10 17
IV — Revoque	m²		0 96	22 61
V — Maderas	m³ kg.	0 739 52 42	52 37 0 33	38 70 17 30
VI Picilos		J2 42	บบอ	17-30
Costo total	-	_		338 84
Canaleta				
Luz om8o—Hectómetro 674.67				
I — Escavacion para cimientos y cauce II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m ⁸	12 008	0 164	1 97
ordinaria	>	8 151	11 32	92 27
III — Revoque hidráulico	m²	30 60	0 99	30 29
Costo total	_	-	_	124 53
Canaleta de desagüe				
Luz o ^m 80—Hectómetro 682 89 —				
 I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla 	m³	6 661	0 164	1 09
ordinaria	•	6 338	11 32	71 75
III — Revoque ordinario	m²	25 28	0 99	25 03
Costo total				97 87
Alcantarilla de bóveda Luz 2 ^m 00—Hectómetro 688,87		Ì		
1 — Escavacion para cimientos 11 — Albañileria de ladrillo en mezcla	m³	44 840	0 164	7 35
ordinaria	•	106 740	11 32	1 20 8 3 0
hidráulica	•	3 053	15 41	47 05
hidráulica para bóveda V — Revoque hidráulico para la toma	•	19 439	15 50	301 30
de las juntas	m²	2 332	1 01	2 35
VI — Revoque	•	118 94	0 96	114 18
Costo total	_	_		1680 53
	ı	1		

INDICACION DE LAS OBRAS	Designaci	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Alcantarilla abierta				
Luz 1 ^m 00 — Hectómetro 708.65,00				
 I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezels 	1	14 350	0 164	2 35
ordinaria		22 519	11 32	254 92
hidráulica	m³	0 810 18 79	15 41 0 96	12 48 18 04
1V — Revoque	'm³	0 739	52 37	38 70
VI - Fierros	kg.	52 42	0 33	17 30
Costo total	-		_	343 79
Puente		-		
Luz 10 ^m 22 — Hetómetro 761.11		·		
I — Escavacionopara cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla	ms	27 741	0 294	8 16
II — Albafiileria de ladrillo en mezcla ordinaria	,	49 239	11 32	557 39
III — Albañileria de ladrillo en mezcla]	1 345	l5 41	20 73
hidráulica	m²	36 05	0 96	34 61
V — Maderus VI — Fierros	mª	1 485 9 635	52 37 137 194	77 77 1321 86
Costo total	_	_	-	2020 52
Puente				
Luz 104:22 — Hectometro 791.98				
l — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m ⁸		0 294	
ordinaria	*	34 994	11 32	396 13
hidráulica		1 281	15 41	19 74
IV — Revoque V — Maderas	m² m³	27 22 1 485	0 96 52 37	26 13 77 77
VI — Fierros		9 635	137 194	1321 86
Costo total	-	_	_	1848 73

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Puente				
Luz 21m45—Hectómetro 801.14				
II — Albañileria de ladrillo en mezola	m ⁸	65 441	0 294	19 24
ordinaria	*	101 271	11 32	1146 39
hidráulica IV – Revoque V — Maderas	m ²	5 919 62 37	15 41 0 96	91 21 59 88
VI — Fierros.	tns	2 97 19 270	52 37 137 194	155 54 2643 73
Costo total	-	_	-	4115 99
Puente sobre el Rio Desaguadero				
Luz 60m00-Hectómetro 823.60.00				
I — Escavacion para cimientos II — Hormigon hidraulico III — Albañileria de ladrillo en mezcla	mª	359 723 67 866	0 294 27 690	105 76 1879 21
ordinaria		321 133	11 32	3635 23
hidrául:ca V — Revoques		14 008 243 21	15 41 0 96	215 % 233 48
VI — Maderas VII — Fierros	m³ tns	21 315 334 181	52 37 159 639	1116 27 53348 32
Costo total	-	_	_	60534 13
Alcantarilla abierta				1
Luz 1m00—Hectómetro 1057.15			!	
l — Escavacion para cimientos ll — Albañileria de ladrillo en mezcla	m³		0 164	2 37
ordineria Ill — Albañileria de ladrillo en mezclu hidráulica	•	21 82	11 32	247 00
V — Revoque	m³ m³	0 76 19 40 0 739	15 41 0 96 52 37	11 71 18 62 38 70
V1 — Fierros	kg.	52 42	0 33	17 30
Costo total	_	_	_	335 70

. INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Alcantarilla abierta			,	
Luz 1 ^m 00 — Hectómetro 1102,85				
I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla	ĺ	11 47	0 164	1 88
ordinaria		17 48 0 50	11 32 15 41	197 87 7 71
IV — Revoque · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	m³ m³ kg.	15 75 0 739 52 42	0 96 52 37 0 33	15 12 38 70 17 30
Costo total	-	_	_	278 58
Alcantarilla abierta			-	
Luz 1 ^m 00 - Hectómetro 1219.47,80				
II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m³	15 86	0 164	2 60
ordinaria		27 89 0 76	11 32 15 41	315 71 11 71
IV — Revoque V Maderas VI — Fierros	m8	24 05 0 739 52 42	0 96 52 37 0 33	23 09 38 70 17 30
Costo total	_	_	_	409 11
Alcantarilla abierta		·		
Luz 1 ^m 00 — Hectómetro 1230,93,80 —				
I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria	m ⁸	12 94	0 164	2 12
III — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica	>	19 53 0 67	11 32 15 41	221 08 10 32
IV Revoque	m² m³ kg.	13 62 0 739 52 42	0 96 52 37 0 33	13 08 38 70 17 30
Costo total	-	_	_	302 60

			ے سے	
INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
DE VILLA DE LA PAZ A MENDOZA				
Alcantarilla abierta				
Luz om50 — Hectómetros 0.66 y 0.83.50 Altura media 1 50				
I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m s	20 474	0 164	3 36
ordinaria	>	28 530	11 32	322 96
hidráulica	>	0 764	15 41	11 77
IV — Revoque	l m³	0 445	0 96 52 37	27 02 23 30
VI — Fierros	ks.	48 54	0 33	16 02
Costo total	-	_	_	404 43
Alcantarllla sifon				
Luz 3 ^m 00 — Hectómetro 23.73.85				
I — Escavacion	m ³	194 854	0 164	31 96
II — Albafileria de ladrillo en mezcla ordinaria	1	92 774	11 32	1050 20
III — Albañileria de ladrillo en mezcla	1			
hidráulica) »	3 512 7 456	15 41 15 50	54 12 115 57
V — Empedrado	m²	5 10	5 00	25 50
VI — Revoque hidráulico	>	101 30 13 10	0 99 0 54	100 29 7 07
Costo total	_	_	_	1384 71
Alcantarilla sifon				
Luz om8o—Hectometro 28,63,60				
Luz dusd—Rectomento 20,03,00		i		
I - Escavacion	m ⁸	38 798	0 164	6 36
II — Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria		28 744	11 32	325 38
ordinaria		1 485	15 41	23 88
hidráulica	m²		5 00	23 75
V — Revoque hidráulico		26 04	0 99 0 54	25 78 3 89
VI — Revoque ordinario	kg.	7 20 1930 76	0 09	173 77
Costo total	_	_		581 81
2000 0000000000000000000000000000000000				

TYDIGACION DE LAS OPPAS	acion	CANTIDADES	PRECIO	COSTO
INDICACION DE LAS OBRAS	ig a	CANTIDADES	UNITARIO	PARCIAL
	å ş		.	\$
Alcantarilla ablerta				
Luz om80—Hectómetro 34.69.70				1
I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m³	12 348	0 164	2 03
ordinaria		14 051	11 32	159 06
hidráulica	>	0 514	15 41	7 92
IV — Revoque		13 18	0 96	12 65
V — Maderas VI — Fierros	m³ kg.	0 453 48 54	52 37 0 33	23 72 16 02
Costo total	-	·	_	221 40
Alcantarilla abierta				
Luz 3moo—Hectómetro 320.98				
-				
 I — Escavacion para cimientos y cauce II — Albañileria de ladrillo en mezola 	m³	315 893	0 164	51 81
ordinaria		74 176	11 32	839 67
V — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica		2 606	15 41	40 16
IV — Revoques	m.*	79 371	0 96	76 20
V — Maderaa	m³	0 605	52 37	31 68
VI - Fierros	tns	1 170	137 194	160 52
Costo total	-	_	_	1200 04
Alcantarilla abierta				
Luz 3 ^{moo} — Hectómetro 338.97				
I Procession none similarita	8	22 040	0.164	5 40
I — Escavacion para cimientos II — Albanileria de ladrillo en mezels	1111	33 046	0 164	5 42
ordinaria	1	72 714	11 32	823 12
hidráulica	m³	1 725 86 54	15 41	26 58 83 08
IV — RevoqueV — Maderas	m³	0 626	52 37	32 78
VI — Fierros	tns		137 194	160 52
Costo total	-	_		1131 50
	•	•	ı	

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO Unitario	COSTO PARCIAL
Puente Luz 10 ^m 22—Hectómetro 903.50 I — Escavacion para cimientos y cauce II — Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria	m³ > m³ m³	66 21 199 35 4 59 113 63 1 49	0 294 11 32 15 41 0 96 52 37 137 194	19 47 2256 64 70 73 109 08 78 03 1321 86 3855 81
Luz 100m698—Hectómetro 1027.75 1 — Escavacion para cimientos II — Cajon para protejer la escavacion III — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica para cimientos IV — Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria	m ³	236 14 372 603 81 398 108 39 13 366	0 45. 4 95 14 53 11 32 0 96 52 37 137 194 137 194 83 134	270 36 1168 89 5413 92 921 43 104 05 699 98 11896 78 274 39 8745 70 29495 50
Luz 10m00—Hectómetro 1308.88.50 1 — Escavacion para cimientos II — Albañiléria de ladrillo en mezcla ordinaria III — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica		72 402 1 786 54 60 1 968	0 294 11 32 15 41 0 96 52 37 137 194	16 88 819 59 27 52 52 42 103 06 1643 86 2663 33

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
	1	 		1
Puente sobre el sanjon				
Luz 30 ^m 00 — Hectómetro 1313.88				
1 — Escavacion para cimientos	m³	162 792	0 45	73 26
 II — Cajon para protejer la escavacion III — Albañileria de ladrillo en mezcla 	m*	113 10	4 95	559 85
hidráulica para cimientos	m ⁸	196 931	14 53	2861 41
 IV — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica para coronamientos 	1			
etc	•	6 102	15 41	94 03
ordinaria	>	31 250	11 32	353 75
VI — Revoque	m²	71 21	0 96	68 31
de las juntas	•	20 64	1 01	20 85
1X — Fierros	m³ tns	5 067 46 000	52 37 171 01	265 36 7866 46
Costo total	_	_	_	12163 28
Pase inferior				
Luz 10m00-Hectómetro 1321.26 50				
<u> </u>				
II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m³	164 188	0 164	26 93
ordinariaIII — Albañileria de ladrillo en mezcla	>	376 696	11 32	4264 20
hidráulica		10 415	15 41	160 50 208 07
IV — Revoque	1111	216 74	0 96	200 01
de las juntas		30 64 1 747	1 01 52 37	30 95 91 49
VII - Fierros	tns	13 400	52 37 137 194	1838 40
Costo total	_	-		6620 54
Pase inferior				
Luz 6 ^m 00—Hect6metro 1322.82,30			,	
 1 — Escavacion para cimientos II — Albanileria de ladrillo en mezcla 	i	144 094	0 164	23 63
ordinariaIII — Albañileria de ladrillo en mezcla		304 712	11 32	3449 34
hidráulica		10 155	15 41	156 49
IV — Revoque V — Maderas	m ³	202 62	0 96	194 52 88 81
	ins	1 696 2 760	52 37 137 194	378 66
Costo total	_	_	_	4291 46
		1	l	

	-			
INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Paso inferior				
- and interior				•
Luz 6m00—Hectómetro 1341.97				
I — Escavacion para cimientos II — Albanileria de ladrillo en mezcla	m³	44 687	0 164	7 33
ordinaria	•	81 940	11 32	927 56
hidráulica	>	3 617	15 41	55 74
1V — Revoques	m³ m³	$\begin{array}{ccc} 60 & 61 \\ 1 & 222 \end{array}$	0 96 52 37	58 19 64 00
VI — Fierros	tns		137 194	375 91
Costo lotal	-	_	_	1488 73
Paso inferior				
Luz 6m00 — Hectómetro 1368.87.92 (Con dos alcantarillas) —				
I - Escavacion para cimientos	m³	307 45	0 164	50 42
II — Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria	>	822 29	11 32	9308 32
III — Albanileria de ladrillo en mezcla hidráulica		38 82	15 41	500 AX
IV — Albañilería para bóveda		95 49	15 41 15 50	598 22 1480 10
V — Revoque hidráulico para la toma de de las juntas	m²	77 06	1 01	77 83
VI — Revoque hidráulico	>	157 19	0 99	155 62
VII — Revoque ordinario	>	517 43	0 54	279 41
Costo total	-	_	-	11949 92
Alcantarilla abierta				
Luz om8o — Altura media 1.52				
Tipo A				1
I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m³	13 136	0 164	2 15
ordinaria III — Albanileria de ladrillo en mezcla	•	25 344	11 32	286 89
hidráulica	>	0 626	15 41	9 65
IV — RevoqueV — Maderas	m ³		0 96 52 37	28 28 23 7¥
VI — Fierros	kg.	48 54	0 33	16 02
Costo total	–	_	-	366 71

	_			
INDICACION DE LAS OBRAS	ignacion a unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
	de B		3	3
	Ī			
Alcantarilla abierta	ı		;	
Luz 1 ^m 00 — Altura media 1.68				
Fipo B				
I — Escavacion para cimientos II — Albağileria de ladrillo en mezcla			0 164	2 47
ordinaria III — Albañileria de ladrillo en mezcla	•	30 597	11 32	346 36
hidráulica	m	0 688 34 73	15 41 0 96	10 60 33 34
V — Maderas	m	0 739	52 37	38 70
VI — Fierros	kg.	52 42	0 33	17 30
Costo total	-	-	_	448 77
Alcantarilla abierta				
Luz 1m50 - Altura media 1.66				
Tipo C				
I — Escavacion para cimientos	m ⁸	14 837	0 164	2 43
II — Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria	,	29 923	11 32	338 73
hidráulica	>	0 677	15 41	10 43
IV — Revoque V — Maderas	m³ m³	33 90 0 829	0 96 52 37	32 54 43 41
VI — Fierros		52 42	0 33	17 30
Costo total	-	-	-	411 84
Alcantarilla abierta				
Luz 2m00 — Altura media 2.04				
Tipo D				
I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m³	19 467	0 164	3 19
ordinaria III — Albañileria de ladrillo en mezcla	•	37 450	11 32	423 93
hidráulica	>	0 972	15 41	14 98
IV — Revoque V — Maderas	m² m³	32 93 0 919	0 96 52 37	31 61 48 13
	kg	52 42	0 33	17 30
Costo total		- }	-	539 14

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Alcantarilla abierta				
Luz 2 ^m 50 — Altura media 2.15				
Tipo E			,	
 I — Escavacion para cimientos II — Albaffileria de ladrillo en mezcla 	mª		0 164	3 50
ordinaria	•	43 475	11 32	492 14
hidráulica IV — Revoque	m²	1 02 9 37 78	15 41 0 96	15 86 36 27
V — Maderas VI — Fierros	m³ tns	0 519 0 867	52 37 137 194	27 18 118 95
Costo total	_	_	_	693 90
Alcantarilla abierta				
Luz 3moo—Altura media 2,12				
Tipo F				
-	١.			
1 — Escavacion para cimientos 11 — Albañileria de ladrillo en mezcla	mª		0 164	3 68
ordinaria III — Albañileria de ladrillo en mezcla	Ι.	43 351	11 32	490 73
lV — Revoques	m		15 41 0 96	14 45 36 52
V — Maderas IV — Fierros	m ^s tns	0 605 1 170	52 37 137 194	31 68 160 52
Costo total	_	_	_	737 58
Alcantarilla abierta				
Luz 4m00 — Altura media 3.16				
Tipo G				
11 — Albafiileria de ladrillo en mezcla	m³		0 16 4	5 67
ordinaria III — Albañileria de ladrillo en mezcla		82 554	11 32	934 51
VI — Revoques	m³		15 41 0 96	20 60 64 71
V — Maderas VI — Fierros	m ^s		52 37 137 194	36 19 207 16
Costo total	_	_	_	1268 84
		l ,		

	_			
INDICACION DE LAS OBRAS	seignacion la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO
	ă#		#	F
Alcantarilia de bóveda				
Luzom8o—Altura media 2m38				
Tipo H				
 1 — Escavacion para cimientos II — Albağileria de ladrillo en mezcla 	mª	22 101	0 164	8 62
ordinaria III — Albañileria de ladrillo en mezcla	l .	40 756	11 32	461 36
hidráulica	>	1 493	15 41	23 01
 IV — Albañileria para bóveda V — Revoque hidráulico para la toma 	"	3 153	15 50	48 87
de las juntas VI — Revoque	m ₂	1 13 37 06	1 01 0 9 6	1 14 35 58
Costo total	-	_	-	573 58
Alcantarilla de bóveda	}			
Lus 1º00 — Altura media 2m47				
Tipo I				
 I — Escavacion para cimientos II — Albafileria de ladrillo en mezcla 	mª	24 670	0 164	4 05
ordinaria		47 588	11 32	538 70
hıdráulica	3	1 537 3 384	15 41 15 50	23 69 52 45
V — Revoque hidráulico para la toma	1			
de las juntas	m³	1 33 41 70	1 01 0 96	1 34 40 03
Costo total	-	_	-	660 26
Alcantarilla de béveda				
Luz 1m50 — Altura media 3m14			i	
Tipo J				
I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezels	mª	30 008	0 164	4 92
ordinaria	•	66 746	11 32	755 56
hidráulica	•	1 909	15 41	29 42
hidráulica para bóveda V — Revoque hidráulico para la toma		6 709	15 50	103 99
de las juntas VI — Revoque	m³	1 83 62 24	1 01 0 96	1 85 59 75
Costo total	_		_	
anden material and and	1			955 49

	-				
INDICACION DE LAS OBRAS	esignacion la unidad	PRECIO PRECIO UNITARIO PO P		COSTO	
	4	'	₽	•	
Alcantarilla de bóveda					
Luz 2m00-Altura media 2,83					
Tipo K					
 I — Escavacion para cimientos II — Albañileria de ladrillo en mezcla 	mª	27 281	0 164	4 47	
ordinaria	,	58 596	11 32	663 31	
hidráulica	>	1 774 6 863	15 41 15 50	27 34 106 38	
de las juntas VI — Revoque	m'	2 31 52 26	1 01 0 96	2 33 50 17	
Costo total	-	_	_	854 00	
Alcantarilla de bóveda					
Luz 3 ^m 00—Altura media 3.43					
Tipo L					
I - Escavacion para cimientos	m³	35 418	0 164	5 81	
II — Albani'eria de ladrillo en mezcla ordinaria		98 715	11 32	1117 45	
hidraúlica	>	2 702	15 41	41 64	
 IV — Albañilería para bóveda V — Revoque hidráulico para la toma 	•	13 133	15 50	203 56	
de las juntas VI — Revoque		4 42 75 37	· 0 96	4 46 72 36	
Costo total	–	_	_	1445 28	
Alcantarilla sifon					
Luz om8o-Altura media 2.78					
Tipo M	İ				
I — Escavacion II — Albañileria de ladrillo en mezcla	m³	43 653	0 164	7 16	
ordinaria	>	35 624	11 32	403 26	
III — Empedrado	m°	4 56 3 198	5 00 15 50	22 80 49 57	
V — Albanileria de ladríllo en mezcla hidraúlica	,	1 243	15 41	19 15	
VI — Revoque hidráulico	m²	47 45	0 99	46 98	
VII — Revoque ordinario	•	31 77	0 54	17 16	
Costo total	-	_	_	566 08	

Alcantarilla sifon Luz 1moo — Altura media 3m16 Tipo N I — Escavacion	ì		
Tipo N I — Escavacion	ANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIA
Tipo N I — Escavacion			
II — Escavacion			
ordinaria. III — Empedrado. IV — Albañileria de ladrillo en mezcla hidráulica. V — Albañilería para bóveda. VI — Revoque hidráulico. VII — Revoque en mezcla ordinaria. Costo total. Costo total. Luz 1 ^m 50 — Altura media 3 ^m 51 Tipo O I — Escavacion			
IV — Albafileria de ladrillo en mezcla hidráulica	77 768 58 696	0 164 11 32	12 664
V — Albañilería para bóveda	5 20 1 869	5 00 15 41	26 28
Alcantarilla sifon Luz 1m50 — Altura media 3m51 Tipo O I — Escavacion	7 106 51 56 35 75	15 50 0 99 0 54	110 51 19
Tipo O I — Escavacion			912
Tipo O I — Escavacion			
I — Escavacion			
II — Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria			
III — Empedrado	106 671 74 700	0 164 11 32	17 845
hidráulica	6 54	5 00	32
Costo total	2 345 8 295 77 97 50 11	15 41 15 50 0 99 0 54	36 12× 77 27
Alcantarilla sifon Luz om60 — Altura media 1m80 Tipo P I — Escavacion	_	-	1164
Tipo P I — Escavacion			
I — Escavacion			
II — Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria	İ		
ordinaria	38 534	0 164	6
	29 990 3 80	11 32 5 00	339 19
hidráulica	0 966 16 38 33 06 628 07	15 41 0 54 0 99 0 09	14 8 32 56
Costo total			477

		-	_	
INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO Unitario	COSTO PARCIAL
PRESUPUESTO DE LOS EDIFICIOS ESTACION MENDOZA				
Edificio de la Estacion				
I—Escavacion para cimientos II—Albañileria ordinaria III—Cornisas IV—Revoque ordinario V—Piso de baldosa VI—Piso de piedra VII—Piso de piedra VII—Techo de pizarra IX—Techo de azotea X—Adornos de zinc para el techo— (angulos) —Idem idem (cornisas) —Idem idem (cornamientos) —Idem idem (ventanitas) XI—Canaletas XII—Caños de desagüe XIII—Cielo raso de yeso XIV—Puertas de cedro XV—Idem idem XVI—Idem idem XVI—Idem idem XVII—Ventanas de cedro XVII—Ventanas de cedro XXII—Ventanas de rervicio XX—Idem del zótano XXII—Techo de fierro galvanizado XXII—Fierro forjado XXII—Fierro forjado XXVI—Para-rayo XXVII—Reloj XXVIII—Faroles (á la entrada)	m³ N° ml. N° tns m³	458 09 1969 77 50 42 3204 26 720 23 638 52 780 00 991 34 45 36 134 00 137 00 118 00 16 — 295 70 380 80 622 41 5 — 24 — 14 — 10 — 117 25 1280 72 82 581 23 433 3204 26 3 — 2 —	0 294 7 20 10 06 0 43 5 06 8 90 1 66 8 84 6 00 1 96 1 14 1 77 80 00 65 00 30 00 25 00 30 00 25 00 150 00 5 23 1 97 192 43 132 35 0 03 100 00	134 68 14182 34 507 23 1377 83 3644 36 5682 83 1294 80 8763 45 272 16 134 00 274 00 413 00 128 00 280 00 579 57 434 11 1101 67 400 00 125 00 300 00 150 00 613 22 2523 02 15891 06 3101 36 96 13 300 00 200 00 400 00
XXIX—Estufas	=	_	140 00	66538 82

				·
INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Galpon de carga				
I—Escavacion para cimientos. II—Albañilería ordinaria III—Revoque ordinario IV—Techo de teja V—Piso de baldosa VII—Canaletas VIII—Canaletas en la oficina IX—Caños de desagüe X—Fierro forjado XI—Fierro fundido XII—Fierro galvan zado (tabiques) XIII—Techo de fierro galvanizado XV—Puertas corredizas XV—Puertas ordinarias XVII—Palizada XIX—Blanqueo XX—Via Decauville, armada y colocada y accesorios	m² ml. ms ms mins ms ms mins ms ms ms ms ms ms ms ms ms	153 04 127 44 154 77 34 80 23 00 1719 51 181 50 11 60 253 00 83 757 31 963 483 84 1222 10 14 — 2 — 2 — 246 00 154 77	0 429 7 20 0 43 5 35 5 06 8 90 1 96 0 90 1 14 192 43 132 35 1 85 1 97 55 26 60 00 30 00 23 07 11 19 0 03	44 99 917 57 66 55 186 18 116 38 15303 64 355 74 10 44 288 42 16117 36 4230 30 895 10 2407 364 120 00 30 00 46 14 2752 74 4 64 1601 60
Costo total	_	_	_	46268 97
Taller de reparaciones y depósito de locomotoras				
I—Escavacion. II—Hormigon hidraulico. III—Albafilería ordinaria IV—Revoque hidráulico. V—Revoque ordinario. VI—Pisos de ladrillo de canto. VII—Blanqueo y pintura. VIII—Carpintería - Longrinas. IX—Portones X— Id Xi—Puerta. XII—Para-golpes XII—Canaletas XIV—Cafios XV—Vidrios XVI—Fierros. XVII—Fierro fundido. XVIII—Techos. XIX—Ventanas de fierro. XX— Id id	m³ N° ml m² tus N°	115 20 133 28 400 08 737 24 1587 40 865 45 1587 40 9 19 6 — 2 — 148 00 240 00 79 20 120 350 30 2 0 1378 80 10 — 2 —	0 294 20 43 7 20 0 99 0 43 1 66 0 03 52 37 88 43 64 00 60 00 75 00 1 96 1 14 5 23 192 43 132 35 1 97 54 48 48 00	33 87 2722 91 2280 58 729 87 6×2 58 1436 65 47 62 4×1 28 530 58 128 00 60 00 150 00 290 08 273 60 414 22 23158 95 4007 56 2710 24 544 80 96 00
Costo total	-	_	_	40785 39

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Casa para empleados				
I—Escavacion para cimientos. II—Albañileria III—Cornisas. IV—Pisos de baldosas. V—Revoque VI—Techo de tejas. VII—Puertas. VIII— ld IX—Ventanas. X—Ventanillas circulares. XII—Caños de desagüe. XIII—Pilares de madera. XIV—Blanqueo. Costo total.	m° N° .	45 942 292 083 1 958 205 09 851 25 266 90 6 — 2 — 56 56 32 00 6 — 851 25	0 294 7 20 10 06 5 06 0 43 5 35 30 00 27 00 23 07 10 00 0 90 1 14 4 98 0 03	13 51 2103 00 19 70 1037 76 36 04 1427 92 180 00 54 00 51 38 42 20 00 50 90 36 48 29 88 25 54
,				
Estanque				
I—Escavacion para cimientos II—Escavacion para pozo III—Albañileria de ladrillo en mezcla ordinaria IV—Albañilería para revestimiento de	,	86 051 19 636 115 262	0 294 2 09 7 20	25 30 1 04 829 89 114 01
V-Revoque hidráulico para la toma	m²	8 743	13 04	
de las juntas	m ^s	85 30 8 019 14 000	1 01 52 37 192 43	86 15 419 96 2694 02
Costo total	-	_	_	4210 37
Letrina				
I—Escavacion para cimientos y pozo. II—Escavacion para pozo III—Albañilería ordinaria IV— Albañilería de bóveda V—Revoque VI—Techo de teja VII—Piso de baldosas VIII—Puertas IX—Reja de madera X—Blanqueo	,	23 240 96 063 92 226 5 815 277 82 40 50 26 23 6 — 10 70 277 26	0 294 2 09 7 20 10 05 0 43 5 35 5 06 25 00 4 37 0 03	6 83 200 77 664 03 58 50 119 46 216 68 132 72 150 00 46 76 8 32
Costo total	-	·-	-	1604 07

INDICACION DE LAS OBRAS	ignacion n unidad	CANTINANDO	PRECIO	COSTO
	de	CANTIDADES	UNITARIO	PARCIAL
ESTACION VILLA DE LA PAZ				
Edificio de la Estacion				
I—Escavacion para cimientos II—Albañileria III—' ornisas IV—Rovoque V—Piso de baldosa VI—Piso de piedra VIII—Techo de teja para las piezas VIII—Techo de teja para la galeria IX—Columnas de fund cion X—Canaletas XI—Caños de desagüe XII—Blanqueo XIII—Puertas de cedro XIV—Puertas interiores XV—Puertas XVI—Ventanas XVII—Boletería	m ²	158 125 364 467 364 467 1171 49 221 36 95 85 302 03 82 72 0 720 63 22 61 20 1169 49 3 — 7 — 8 — 1 —	0 164 11 32 15 41 0 54 5 06 8 90 5 35 5 82 132 35 0 90 1 14 0 03 65 00 3 00 35 00 55 50 10 00	25 93 4125 77 55 66 632 60 1 20 08 833 07 1615 86 481 43 95 29 56 90 69 77 35 08 195 00 210 00 70 00 444 00 10 00
Costo total	-	_		10096 44
I—Escaracion para cimientos II—Albañilería ordinaria. III—Revoque IV—Piso de tabla V—Techo de teja VI—Canaletas VII—Caños de desagüe IX—Puertas tableros IX—Puertas corredizas X—Ventanas XI—Blanqueo Costo total	. m³	114 288 258 476 645 21 207 48 247 80 42 00 31 80 1 — 4 — 2 — 608 40	0 164 11 32 0 54 6 06 5 35 0 90 1 14 32 00 86 59 35 00 0 03	18 74 2925 95 348 41 1257 33 1325 73 37 80 36 25 32 00 346 36 70 00 18 25
		_		0410 82
BSTACIONES INTERMEDIAS				•
Edificio de la Estacion				
I - Escavacion para cimientos II—Albanilería ordinaria III—Cornisas	. >	25 90 92 52 0 36	0 164 11 32 15 41	4 25 1047 33 5 55

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
IV—Revoque. V—Piso de baldosa. VI—Tiso de piedra. VII—Techo de teja en las piezas. VIII—Techo de teja en la galería. IX—Columnas de madera. X—Canaletas. XI—Caños. XII—Blanqueo. XIII—Puertas vidrieras XIV—Puertas tableras. XV—Ventanas. XV—Ventanas. XVI—Ventanas.	N. ml.	445 40 69 48 51 c0 1!5 72 37 50 4 — 31 00 22 00 445 40 5 — 2 — 2 —	0 54 5 06 8 90 5 35 5 82 4 98 0 90 1 14 0 03 35 00 30 00 25 00	1057 13 240 52 351 57 459 24 619 10 21× 25 19 92 27 90 25 08 13 36 175 00 60 0 75 00 20 00
I—Escavacion para cimientos. II—Albañileria ordinaria. III—Revoque. IV—Piso de tabla. V—Techo de teja francesa. VII—Caños. VIII—Puertas corredizas. IX—Puertas tableras. X—Ventanas. XI—Blanqueo. Costo total.	m ⁸ , m ⁹ , ml. , N°. , m ³	52 00 170 75 523 15 130 46 169 40 30 80 23 20 4 — 1 — 2 — 523 15	0 164 11 32 0 54 6 06 5 35 0 90 1 14 86 59 30 00 35 00 0 03	8 53 1932 89 282 50 790 59 906 29 27 72 26 45 346 36 30 00 70 00 15 69
I—Escavacion para cimientos II—Albañilería ordinaria III—Cornisa IV—Albañilería de arcos V—Revoque VI—Blanqueo VII—Maderas VIII—Fierro forjado IX—Fundicion Costo total	>	12 07 54 77 0 46 0 41 172 80 100 85 0 36 1327 34 302 47	0 164 11 32 15 41 15 50 0 54 0 03 44 00 0 164 0 132	1 98 620 00 7 09 6 36 93 31 3 03 15 84 217 68 39 93

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Letrina	1			1
I—Escavacion para cimientos. II—Escavacion para pozo. III—Albeñiteria ordinaria. IV—Revestimiento del pozo. V—Cornisas. VI—Revoque VII—Piso de baldoza VIII—Techo de teja. IX—Puertas tablīras X—Asientos. XI—Blanqueo	m²	9 44 13 50 23 19 4 09 0 28 97 24 11 78 6 90 2 — 2 — 97 24	0 164 2 09 11 32 13 04 15 41 0 54 5 06 5 35 25 00 3 00 0 03	1 55 - 28 28 262 51 53 33 4 31 52 51 59 61 56 92 50 00 6 00 2 92
Costo total	-	l —	-	557 94
Tipo de casa de camineros				
(Para estaciones intermedias)				
I—Eacavacion para cimientos. Il—Albaúileria ordinaria. III—Cornisas IV—Revoque V - Pisos de balcosas. VI—Puertas. VII—Ventanas. VIII—Pilares IX—Techo dn teja francesa. XI—Canaletas. XII—Caños de de desagüe XII—Blanqueo Costo total	m" No	38 147 85 654 1 011 358 600 94 33 3 — 6 — 78 12 33 00 30 04 19 80 358 60	0 164 11 32 15 41 0 54 5 06 30 00 23 07 4 98 5 35 5 82 0 90 1 14 0 03	6 26 969 60 15 58 193 64 477 31 90 00 69 21 29 88 417 94 192 06 27 04 2: 57 10 76
Tipo de casa de camineros			 	
(Estaciones principales)		1	· ·	
I—Escavacion para cimientos II—Albafilería ordinaria III—Cornisas VI—Revoque V—Pisos de baldosas VI—Techos de teja francesa VII—Techo de teja para galería. VIII—Puertas tableras IX—Puertas tableras X—Ventanas XI—Canaletas. XIII—Cafios XIV—Blanqueo y pintura Costo total	m² N° ml.	43 292 91 069 1 819 296 40 58 38 84 28 25 80 4 1 4 17 20 15 00 296 40	0 294 9 26 12 74 0 49 5 06 5 35 5 82 30 00 28 00 23 07 4 98 0 90 1 14 0 03	12 73 843 30 23 17 145 24 295 40 450 90 150 16 120 00 2× 00 92 28 19 92 15 48 17 10 8 89 2222 57
	i			
Nota-Los precios que se han aplicado son me- dios entre el precio en Villa de la Paz y Mendoza.	l	1	l	

INDICE DE LOS ANALISIS DE PRECIOS UNITARIOS

MUM. DRE. ANÁLISKS	INDICACION DEL ANÁLISIS	DESIGNACION DE LA UNIUID	PREGIO UNITARIO
1 2 3 4 4 5 6 6 7 8 9 100 11 12 13 14 15 16 17 18 19 20 21 22 23 24 25 26 27 28 30 81 32 28 33 34 35	Movimiento de tierras, 1 de categoría, fácil escavacion Idem id 2 id terreno pedregogoso y fuerte. Movimiento de tierras, 3 categoría, tosca removible á pico	operation of the state of the s	
36 37 38	Hormigon hidráulico para fundaciones en los rios Mendoza y Zanjon	m³ c/u.	20 43 4 95 56 00
39	Maderas para tramo de alcantarillas	m³	52 37

41 Vi. 42 Ca 43 Me 1dd 45 Fid 47 Fid 48 Fid 49 Fid 50 Lo 51 Lo 52 Lo 53 Te 55 Fid 56 Fid 62 Re 63 Re 64 Pa	erros para las alcantarillas	kilóg.	8344 748 4676 5459 0 83 137 159 171 18142 13518	48 89 74 164 134 194 639 01 60
41 Vi. 42 Ch 43 Me 44 Ch 45 Fid 47 Fid 47 Fid 50 Lo 51 Lo 52 Lo 53 Te 55 Fid 56 Fid 62 Re 64 Pa	mbio de via sa giratoria armada y colocada en Villa de la Paz. sa giratoria armada y colocada en Villa de la Paz. sa giratoria armada y colocada en Mendoza jon de fierro de 'os estanques, armado y colocado erro fundido para columnas de los puentes erro forjado para tramos hasta 11 ^m 14 de largo, armado y colocada erros forjado para tramos del puente sobre el rio Desagüadero. erros forjado para tramot del puente sobre el rio Zanjon comotora (inglesa) de pasajeros, con su tender y en Villa Maria comotora (Americana) de carga con su tender y en Villa Maria légrafo cho de fierro galvanizado	c/u. kilóg. tdas. c/u. kilóm.	748 4676 5459 0 83 137 159 171 18142 13518	48 89 74 164 134 194 639 01 60
43 Me 44 Ide 45 Fie 47 Fie 48 Fie 50 Lo 51 Lo 51 Lo 52 Te 55 Te 55 Fie 60 Fie 61 Re 62 Re 64 Pa	sa giratoria armada y colocada en Villa de la Paz. em id id id en Mendoza jon de fierro de 'os estanques, armado y colocado erro fundido para columnas de los puentes erro forjado para tramos hasta 11 ^m 14 de largo, armado y colocada erros forjado para tramos del puente sobre el rio Desagüadero erro forjado para tramol del puente sobre el rio Zanjou comotora (inglesa) de pasajeros, con su tender y en Villa Maria comotora (Belga) de carga con su tender y en Villa Maria comotora (Americana) de carga con su tender y en Villa Maria légrafo cho de fierro galvanizado	kilóg. tdas.	13518 17050	89 74 164 134 194 639 01 00
44 Idd 45 Fid 46 Fid 47 Fid 50 Lo 51 Lo 52 Lo 53 Te 55 Fid 56 Fid 60 Fid 62 Re 64 Pa	in de fierro de 'os estanques, armado y colocado erro fundido para columnas de los puentes erro forjado para tramos hasta 11 ^m 14 de largo, armado y colocada erros forjado para tramos del puente sobre el rio Desagüadero erro forjado para tramol del puente sobre el rio Zanjou comotora (inglesa) de pasajeros, con su tender y en Villa Maria comotora (Belga) de carga con su tender y en Villa Maria conotora (Americana) de carga con su tender y en Villa Maria légrafo cho de fierro galvanizado	kilóg. tdas. , c/u.	137 159 171 18142 13518	74 164 134 194 639 01 00
45 Cn 46 Fid 47 Fid 48 Fid 49 Fid 50 Lo 51 Lo 52 Lo 53 Te 55 56 57 58 59 Fid 60 Fid 61 Th 62 Re 64 Pi	jon de fierro de 'os estanques, armado y colocado erro fundido para columnas de los puentes erro forjado para tramos hasta 11 ^m 14 de largo, armado y colocada erros forjado para tramos del puente sobre el rio Desagüadero erro forjado para tramos del puente sobre el rio Zanjon comotora (inglesa) de pasajeros, con su tender y en Villa Maria comotora (Americana) de carga con su tender y en Villa Maria comotora (Americana) de carga con su tender y en Villa Maria légrafo cho de fierro galvanizado	kilóg. tdas. , c/u.	0 83 137 159 171 18142 13518	164 134 194 639 01 00
46 Fid 47 Fid 48 Fid 49 Fid 50 Lo 51 Lo 52 Lo 53 Te 54 Te 55 56 Fid 62 Fid 62 Ri 64 Pi 65 Pi	erro fundido para columnas de los puentes erro forjado para tramos hasta 11 ^m 14 de largo, ar- nado y colocada	tdas. c/u. kilóm.	83 137 159 171 18142 13518 17050	134 194 639 01 00
47 Fid 48 Fid 49 Fid 50 Lo 51 Lo 52 Lo 53 Te 54 Te 55 56 Fid 62 Fid 62 Rei 64 Pa	erro forjado para tramos hasta 11 ^m 14 de largo, armado y colocada	c/u.	137 159 171 18142 13518 17050	194 639 01 00
50 Lo 51 Lo 52 Lo 53 Te 55 Te 55 Fi 60 Fi 62 Ri 64 Pi 65 Pa	Pros forjado para tramos del puente sobre el rio Desagüadero Perro forjado para tramot del puente sobre el rio Zanjou Comotora (inglesa) de pasajeros, con su tender y en Villa Maria Comotora (Belga) de carga con su tender y en Villa Maria Comotora (Americana) de carga con su tender y en Villa Maria légrafo cho de fierro galvanizado	c/u.	159 171 18142 13518 17050	639 01 00
50 Lo 51 Lo 52 Lo 53 Te 54 Te 55 56 57 58 Fid 60 Fid 61 Th 62 Pi 63 Pi 64 Pi	erro forjado para tramot del puente sobre el rio Zanjou comotora (inglesa) de pasajeros, con su tender y en Villa Maria como ora (Belga) de carga con su tender y en Villa Maria comotora (Americana) de carga con su tender y en Villa Maria légrafo cho de fierro galvanizado	c/u.	171 18142 13518 17050	01 00
50 Lo 51 Lo 52 Lo 53 Te 54 Te 55 56 57 58 Fi 60 Fi 61 Vi 62 Re 63 Re 64 Pa	comotora (inglesa) de pasajeros, con su tender y en Villa Maria	c/u.	18142 13518 17050	00
51 Lo 52 Lo 53 Te 54 Te 55 56 Fi 60 Fi 61 Th 62 Ri 64 Pi 65 Pa	como ora (Belga) de carga con su tender y en Villa Maria	, kilóm.	13518 17050	
52 Lo 53 Te 54 Te 55 56 57 58 59 Fid 60 Fid 61 Vie 63 Re 64 Pi 65 Pa	conotora (Americana) de carga con su tender y en Villa Maria légrafo	kilóm.	17050	W
53 Te 54 Te 55 56 57 58 59 Fi 60 Fi 61 Tu 62 Vi 63 Re 64 Pe	légrafo cho de fierro galvanizado	kilóm.		
54 Te 55 56 57 58 Fi 60 Fi 61 Th 62 Vi 63 Re 64 Pe 65 Pa	cho de fierro galvanizado		1 166	
55 56 57 58 59 Fid 60 Fid 62 Vii 63 Re 64 Pi 65 Pa	de pizarra para la estacion Mendoza			786 97
56 57 58 59 Fie 60 Fie 61 Tu 62 Vi 63 Re 64 Pi 65 Pa		*	_	84
57 58 59 Fid 60 Fid 61 Tu 62 Vi 63 Re 64 Pi 65 Pa		•	_	35
59 Fid 60 Fid 61 Tu 62 Vi 63 Re 64 Pi 65 Pu	> > > las galerías	>		82
60 Fid 61 Ta 62 Vi 63 Re 64 Pi 65 Pa	de azotea	>		00
61 Ta 62 Vi 63 Re 64 Pi 65 Pa	erro dulce para armaduraserro fundido para columnas de sosten de las arma-	tdas.	192	
62 Vi 63 Re 64 Pi 65 Pa	juras.	,	132	
63 Re 64 Pi 65 Pa	bique de fierro galvanizado, en Mendoza	m ²	-	85
64 Pi 65 Pa	drio para c'araboyaja de madera en las letrinas	m.l.		23 37
65 Pa	lar de madera dura para las galerías	c/u.		98
	lizaca de madera dura en Mendoza	m. l.		19
	so de tabla	m²	6	06
67	and Fried Car Industrial Control Contr	· >	_	90
68	de baldoza	*		06
69 70 Cie	de ladrillo de canto	>	-	66 77
71 Ca	lo raso de yeso	m.l.		96
72	> circular	3	_	90
73 Ba	fios de zinc para desague	>	1	14
74 Po	rton del taller de reparaciones, en Mendoza	c/u.	88	4 3
75 Pu	erta corrediza (2 50×3 00)	•		26
76	• (2.50×3.40)	>		59
77 78 Ve	tablera			00
79		*		48 07
80 Ba	de pino	,	2261	

DE SAN LUIS A MENDOZA

ANÁLISIS DE PRECIOS UNITARIOS

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE
1-Costo de un metro cúbico de mo- vimiento de tierra. Tierra de fácil escavacion vegetal, arenisca, suel- ta, etc.				
(Altura media del terraplen 1°50.—Trasporte medio horizontal 30°00) Horas				
Rompimiento ó escavacion. 0.90 Carga y descarga. 0.15 Transporte 0.30 Regularizacion del depósito. 0.15				! ! !
Total 1.50				
Obra de mano de un peon & \$f. 0.90 por dia, horas 1 50	_	-	0 135	
mano	_		0 014	
Suma Aumento de ¹/10 para beneficio	- -	-	0 149 0 015	
Total	-	-	0 164	
Costo de un metro cúbico de movimiento de tierra (1ra. categoría)	_	-	_	0 164
2-Costo de un metro cúbico de mo- vimiento de tierra, Terreno pe- dregoso fuerte.				
2 d Categoria				!
(Altura media del terraplen 3.20.—Trasporte medio horizontal 50 ^m) Horas				!
Rompimiento ó escavacion 1 65 Carga y descarga 0 25 Trasporte 0 .65 Regularizacion del Depósito 0 .15				
Total 2 70				

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORT
	•			•
Obra de mano de un peon á \$f. 0.90 por dia. Horas 2.70	_ _ _ _	- - - -	0 243 0 024 0 267 0 027 0 294	
Costo de un metro cúbico de movimiento de tierra (2º categoría)	_	_	_	0 294
3—Costo de un metro cúbico de movimiento de tierra. — Escavacion en tosca con pleo. 3 de CATEGURIA (Altura media del terraplen 1.70 — Trasporte medio horizontal 35.00) Horas Rompimiento ó escavacion	1 111 1		0 495 0 050 0 545 0 055 0 600	0.60

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE F
Obra de mano: 1 peon á \$f. 0.90 por dia	F		•	-
horas 8.04	0 113	-	0 724	
Aumento de ¹ /10 para gastos accesorios sobre obra de mano			0 072	
Sumas	0_113_		0 796	0 909
Aumento de 1/10 pora beneficio	_	-	_	0 091 1 000
Costo de un metro cúbico de movimiento de tierra (4ª categoría)	_	_	_	1 000
5—Costo de un metro cúbico de movimiento de tierra (arena y cantos rodados) bajo el agua, y á la profundidad mayor de 1°50, para la fundacion de los puentes. Horas Escavacion y rompimiento de las materias bajo el agua 2.50 Extraccion fuera del sitio de la fundacion y trasporte de los materiales á corta distancia 1.00 Carga y descarga	1 1 1 1		0 37 0 04 0 41 0 04	0 45

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	_	_	OBRA DE MANO	
	•	,	.	, , , , , , , , , , , , , , , , , , ,
Obra de mano de un peon pozero á \$f. 1.80 por dia y otro á \$f. 0.90 por dia, horas 6.40			1 73	,
Gastos accesorio 1/10 sobre obra de mano.	_		0 17	
Aumento de ½10 para beneficio	_	_	1 90 0 19	
Total Costo de un metro cúbico de escavacion de tierra en los pozos hasta la profundidad de 25 ^m 00	_	-	2 09	•
7—Costo de un métro cúbico de are- na cribada puesta al pié de la obra en la línea. Horas	_			2 09
				
Estraccion de la arena y cribadura 1.60 Carga y descarga 0.65				
Total 2 25				
Obra de mano de dos peones á \$f. 0.90 por dia cada uno, horas 2 25	_	_	0 41	
línea (300 m) con carro h. 0.60 \$\mathbb{T}2.50 \text{ p' dia}\$ Transporte sobre la via en construccion	-	<u> </u>	0 15	
toneladas 1.60 á \$f. 0.03 por tonelada y por kilometro: kilom. 20	_	0 96	0 04	
Sumas	-	0 96	0 60	
Costo de un métro cúbico de arena criba- da (en la linea)	-		_	1 56
S—Costo de un metro cúbico de are- na cribada en Mendoza, Horas				
Estraccion de la arena y cribadura 1.60 Carga y descarga 0 65				
Total 2.25				
Obra de mano; dos peones á \$f. 0.90 por dia c/u., horas 2.25		_	0 41	
á \$f. 2.50 por dia	-	0 75 	 0 04	
Sumas	-	0 75	0 45	•
Costo de un metro cúbico de arena criba- da en la estacion Mendoza	_		-	1 20

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	· Materiales	TRASPORTES	OBBA DE MANO	IMPORTE P
9—Costo de un metro cúbico de cal en pasta, cal grasa primera cali- dad, de Córdoba, en la línea.				
Costo de un metro cúbico de cal de Córdoba en San Luis	29 03	_	_	
 å \$f. 0.03 por tonelada y por kilómetro: toneladas 1.150 y kilómetros 130 Obra de mano para apagar y reducir en pasta un metro cúbico de cal viva, dos 	_	4 48	_	
peones á \$f. 0 90, horas 5	_	-	0 90	
Carga y descarga (en San Luis y en la línea) á \$f. 0 40 por tonelada	_	0 80	0 46	
Aumento de 1/10 para gastos accesorios sobre obra de mano	_	_	0 14	
Nota-Reducida en pasta aumenta el 70 p2 del volúmen primitivo.				
Sumas	29 03	5 28	1 50	
Costo de metros cúbicos 1.70 de cal en pasta	_	_	_	35 81
mos que: Costo de un metro cúbico de cal en pasta en la línea.	_	_	-	21 06
10—Costo de un metro cúbico de cal en pasta, cal grasa primera calidad, de Mendoza, en Mendoza				
Costo de un metro cúbico de cal de Mendoza en la misma ciudad	19 36	_	_	
peones á \$f. 0.90 por dia c/u, horas 5. Aumento de ½ para gastos accesorios	II	-	0 90	
sobre obra de mano		. –	0 09	
del volúmen primitivo.	19 36		0 99	
		-	0 33	4
Costo de metros cúbicos 1.90 de cal en pasta	—	_	_	20 35
Costo de un metro cúbico de cal de Mendoza, en pasta, en la ciudad	_	_	_	10 71

			,	بسنجد
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	materiales F	TRASPORTES	OBRA DE MANO F	importi
11—Costo de un metro cúbico de mortero comun (compuesto de un metro cúbico de cal y tres metros cúbicos de arena) en la línea.][
Costo de un metro cúbico de cal en pasta de Córdoba, en la línea	21 06 4 68 — —	 0 40 	2 34	
Sumas	25 74	0 40	2 57	
Costo de metros cúbicos 3.33 de mortero comun (disminucion de ½),	ll —	-	_	28 71 8 62
12—Costo de un metro cúbico de mortero comun. compuesto de una parte de cal en pasta y dos de arena, en la linea.	!!			
Costo de un metro cúbico de cal en pasta en la línea	21 06 3 12			
ras 12	ll	_ 0 40	2 16 0 22 —	
Sumas	24 18	0 40	2 38	
Costo de metros cúbicos 2.50 de mortero cumun de 1×2 (disminucion de ¹/s) Costo de un metro cúbico de mortero comun 1×2 en la linea	ll —	_		26 96 10 78

		ه کند چند		
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE
13—Costo de un metro cúbico de mortero comun (compuesto de 2 metros cúbicos de cal en pasta y 5 de arena) en la línea, para re- voques.		-		
Costo de dos metros cúbicos de cal en pasta de Córdoba, á \$f. 21.06 por metro cúbico	7 80 -	 0 80 	4 50	
Sumas	49 92	0 80	4 95	
Costo de metros cúbicos 5.83 de mortero (disminucion de ½)	_	 		55 67 9 55
metros cúbicos de arena para los edificios de la Estacion Mendoza. Costo de un metro cúbico de cal de Mendoza en Mendoza. Costo de tres metros cúbicos de arena en Mendoza á \$f. 1.20 cada uno Obra de mano para confeccionar el mortero, dos peones á \$f. 0.90 cada uno, horas 13	10 71 3 60 		2 34 0 23	,
Sumas	14 31	_	2 57	
Costo de 3 33 metros cúbicos de mortero disminucion de 1/10	<u> </u>	_ _	_ _	16 88 5 07

			 	
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	materiles F	TRASPORTES F	OBRA DB MANO F	importe F
15—Costo de un metro cúbico de mortero comun compuesto de dos metros cúbicos de cal en pasta y cinco metros cúbicos de arena para los edificios de la Estacion Men- doza.				
Costo de dos metros cúbicos de cal de de Mendoza á \$f. 1071	6 00		4 50 0 45	
Sumas	27 42	_	4 95	
Costo de m ³ 5.83 de mortero comun (disminucion de ¹ /s)	_	_		32 3'
Costo de metros cúbicos de mortero comun (2:5) en la línea á \$f. 9.55 cada uno. Costo de 0.50 metros cúbicos de Portland á \$f. 67.90 por metro cúbico en San Luis	33 95 — — —	3 08 0 40	0 47 2 18 0 26	
Sumas	62 60	3 48	2 89	
Costo de metros cúbicos 3.15 de mortero		3 28		
hidráulico (reduccion de 1/10) Costo de un metro cúbico de mortero hi- dráulico 3 partes de mortero comun y	-	_	-	68 9 7
1/2 de Portland) en la línea	_			21 90

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	im P orte
17—Costo de un metro cúbico de mortero hidráulico compuesto de cuatro partes de mortero comun de 2:5 y 1 de Portland para sifones y puentes en la línea.				
Costo de 4 metros cúbicos de mortero comun de 2:5 en la línea á \$f. 9.55 el metro cúbico	38 20 67 90 — — — — — — — — —	6 15 0 40 6 55	0 95 3 24 0 42 4 61	117 2
Costo de un metro cúbico de mortero hi- dráulico (compuesto de 4 partes de mortero comun de 2:5 y 1 de Portlaud) en la línea		_	÷	26 0
18—Costo de un metro cúbico de mortero hidráulico, compuesto de 4 partes de mortero comun (2:5) y 1 2 de Portland en la línea, para manposteria de bóveda.				
Costo de 4 metros cúbicos de mortero comun 2:5 en la línea á \$f. 9.55 por metro cúbico Costo de 0.50 metros cúbicos de Portland á \$f. 67.90 por metro cúbico en San Luis Flete sobre la vía en construccion á \$f. 0.03 por tonelada y por kilómetro—toneladas 0.789 kilm. 130	33 95 — —	3 08	0 47 2 88	
	72 15	3 08	3 35	l

				1
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	1MPORT1
	F	F	F	7
Aumento de ½ para gastos accesorios	72 15	3 08	3 35	
sobre obra de mano		 0 40	0 34	
Sumas	72 15	3 48	3 69	
Costo de metros cúbicos 4.05 de mortero hidráulico (reduccion de ½10)	-	-		79 32
en la línea	i —		_	19 59
19—Costo de un metro cúbico de mo- tero hidráulico (compuesto de tres partes de mortero comun (1:2) y 1 de Portland en la linea para fun- dacion de los Puentes.				
Costo de tres metros cúbicos de mortero comun de 1×2 á \$f. 10.78 el metro cúbico, en la línea	32 34			
Costo de un metro cúbico de Portland en San Luis	67 90			1
0.03 por tonelada y por kilómetro to- neladas 1.579 kilómetros 130	_	6 16		
darga y descarga á \$f. 0.60 por tonelada. toneladas 1.579			0 95	
tero; dos peones á \$f. 0.90 cada uno por dia. Horas 14	H —	_	2 52	
Aumento de ¹ /10 para gastos accesorios sobre obra de mano			0 35	
Suma	100 24	6 16	3 82	
Costo de 3.60 metros cúbicos de morte- ro hidráulico (1/10 de su volúmen primi-			_	110 2
costo de un metro cúbico de mortero hi- dráulico compuesto de 4 partes de mor- tero comun de 1×2 y 1 de Portland, eu la línea	 	_	_	30 6
20—Costo de un metro cúbico de mortero hidráulico compuesto de 3 partes de mortero comun de 2×5 y 0.50 de Portland, para edi- ficios de la Estacion Mendoza.				
Costo de tres metros cúbicos de mortero comun de 2×5 á \$f. 5.55 el m³	16 65			
	16 65	1	1	1

. ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OERA DE MANO	importe P
Costo de 0.50 metros cúbicos de Portland	16 65	-	<u> </u>	
á \$f. 67.90 el metro cúbico en San Luis. Flete sobre la via en construccion á \$f. 0.03 por tonelada y por kilómetro. Toneladas 0.789. Kilómetros 260	33 95	6 15		
Carga y descarga á \$f. 0.60 por tonelada Toneladas 0.789	_	-	0 47	
tero; dos peones á \$f. 0.90 por dia cada uno. Horas 12		_	2 16 0 26	
Sumas	50 60	6 15	2 89	
Costo de métros cúbicos 3.15 de mortero hidráulico (reduccion de 1/10)	_	_	_	59 64
dráulico (3 partes de mortero comun y 0.50 de Portland) en la Estacion Men- doza	_	_	_	18 93
21—Costo de un metro cúbico de al- bañilería ordinaria compuesta de ladrillos del país sentados en mez- cla comun de 1×8, en la línea.				
Ladrillos que entran en un metro cúbico de muro 260, con desperdicio (dimenciones 0.32×0.155×0.06) á \$f. 13 el millar (precio medio de San Luis, La Paz, Mendoza)	3 38	,		
1.16 á \$f.0 03 por tonelada y por kilómet. kilómetros 65 (distancia media entre San Luis, La Paz y Mendoza) Carga y descarga a \$f. 0.60 por tonelada.		2 26		
Toneladas 1.16	1 90		0 70	
Obra de mano para la construccion de un metro cúbico de muro; un albañil á \$f.2 y un peon á \$f. 0 90. Horas 5	_		1 45	
Para Direccion. Un Director á \$f. 3.50, horas 0.50	l _		0 18	
Compenso para el servicio de agua por metro cúbico.	_	0 20		
Aumento de '/10 sobre la obra de mano para gastos accesorios	_	_	0 22	ļ
Sumas	5 28	2 46	2 55	10 29
Aumento de 1/10 para beneficio	_	_		1 03
Costo de un metro cúbico de mamposte- ria ordinaria de ladrillos del pais sen- tados en mezcla comuu 1:3		_	_	11 32

		MATERILES TRAFFORTES		OBRA DASBORTES			
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERILES F	TRAFFORTES	DE MANO	IMPORTE F			
	<u> </u>	! - <u>.</u>	<u> </u>	<u> </u>			
2—Costo de un metro cúbico de al- albañileria de ladrillos del pais sentados sobre mezola comun de 1×3, para los edificios de la esta- cion Mendoza.							
adrillos quo entran en un metro cúbico de muro 260, con desperdicio (disminuciones 0.32×0.155×0.06) á \$f. 14 el millar en Mendoza	3 64						
Obra de mano para la construccion de un metro cúbico de muro, un albañil á \$f. 2.00 y un peon á 0.90. Horas 5, Para direccion: un Director á \$f. 3.50.		_	1 45				
Horas 0.50		_	0 18 0 15				
Sumas	4 76	-	1 78	6 54			
Aumento de ½0 para beneficio	_	-		0 6 6			
osto de un metro cúbico de manposte ria ordinaria de ladrillo del pais sentados en mezcla comun de 1×3	_	-	_	7 20			
bañileria del país sentada en mez- cla hidráulica compuesta de tres partes de mortero comun en la proporcion de 2×5 y 0.50 de port- land, para bóvedas en la línea.							
Ladrillos que entran en un metro cúbico de bóveda 260 á \$f. 13 el millar Flete de 260 ladrillos que son toneladas 1.16 á \$f. 0.03 por tonelada y por ki-	3 38						
lémetro, kilm. 65	_	2 26					
toneladas 1.16	_	-	0 70				
bico	4 82						
un metro cúbico—Un albañil á \$f. 2.00 y un pan á \$ ())) Hor a s 6 Compenso para servicio de agua	_	_ 0 20	1 74				
Para direccion: un director á \$f. 3.50. Horas 1			0 35				
	8 20	2 46	2 79				

.

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	materiales F	TRASPORTES	OBRA DE MANO F	IMPORTE F
	!	1	1	<u> </u>
Aumento de ¹ /10 para gastos accesorios sobre obra de mano	8 20 -	2 46	2 79 0 24 0 40	
• • • • • • • • • • • • • • • • • • • •				Ţ
Sumas	8 20	2 46	3 43	14 09
Aumento de ¹ /10 para beneficio	-		-	1 44
Costo de un metro cúbico de albanileria de bóveda con ladrillos del pais sentado en mezcla hidráulica 2×5 y 0.50 de portland				15 50
24—Costo de un metro cúbico de albañileria hidráulica de ladrillos del país sentados en mortero hidráulico compuesto de tres partes de mor, tero comun de 2×5 y 0.50 de portland, para coronamientos, almohadillas, cornisas, etc, en la linea.				
Ladrillos que entran en un metro cúbico 260 \$f. 13 el millar	3 38			
1.16 á \$f. 0.03 por tonelada y por kiló metro—kilóms. 65	_	2 26		!
toneladas 1.16	_	_	0 70	
cúbico m ⁸ 0.22 á \$f. 21.90 el metro cú- bico	4 82			,
Obra de mano para la construccion de un metro cúbico. Un albañil á \$f. 200 y				
un peon á \$f. 0.90. Horas 7	-	-	2 03	
ras 1	-	_	0 35	
Aumento de 1/10 para gastos accesorios sobre obra de mano	il —	-	0 27	
Compenso para el servicio de agua por metro cúbico	! _	0 20		
Sumas	8 20	2 46	3 35	14 01
		 	<u> </u>	·
Aumento de ¹ /10 para beneficio	_	-	-	1 40
Costo de un metro cúbico de manposte- ria de ladrillos del país sentados en mezela hidráulica (coronamiento de alcantarillas etc.)		_	_	15 41

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OBRA DÉ MANO	IMPORTE
		•	•	8
25—Costo de un metro cúbico de albañileria hidráulica de ladrillos del pais sentados en mortero hi dráulico compuesto de tres partes de mortero comun de 2×5 y 0.50 de portland, para las obras que lo requieran en la linea.				-
Ladrillos que entran en un metro cúbico 260 á \$f. 13 el millar Flete de 260 ladrillos que son toneladas	3 38			
1.16 á \$f. 03 por tonelada y por kilóme- tro—kilóms. 65	_	2 26	0 70	
Mortero que se necesita para un metro cú- bico m ⁸ 0.22 á \$f. 21.90 el metro cú- bico	4 82			
un metro cúbico: un albañil á \$f. 2.00 y un peon á \$f. 0 90. Horas 5 Para direccion: un director á \$f. 3.50.		_	1 45	
Horas 0.50 Compenso para servicio de agua Aumento de ½10 para gastos accesorios so-	_	0 20	0 18	
bre obra de mano			0 22	
Sumas	8 20	2 46	2 55	13 21
Aumento de 1/10 para beneficio	}	_	_	1 32
26—Costo de un metro cúbico de al- bañileria hidráulica compuesto de ladrillos del país sentados sobre mezcla hidráulica de tres partes de mortero comun de 2×5 y 0.50 de portland, para edificios de la Estacion Mendoza.			•	
Ladrillos que entran en un metro cúbico de muro 260 á \$f. 14 el millar en Mendoza. Mortero necesario para un metro cúbico de muro 0 22 á \$f. 18.93 el metro cúbico	3 64			
Obra de mano para la construcciou de un metro cúbico — un albafil á \$f. 2.00 y un peon á \$f. 0.90. Horas 6		! ! —	1 74	
-	7 80	!	1 74	

			-	
elementos del análisis	WATERIAL BE	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE
	1	<u> </u>	<u> </u>	<u></u>
Para direccion: un director á \$f. 3.50.	7 80		1 74	
Aumento de ½10 sobre obra de mano	=	=	0 35	
Sumas	7 80		2 26	
Costo de un metro cúbico de albañileria hidráulica; (ladrillos del pais sentados en mezcla hidráulica) de 3 partes de mortero comun de 2×5 y 0.50 de Port land			_	10 06
27—Costo de un metro cúbico de revestimiento de pozos con albañileria ordinaria de ladrillos del pais sentados en mezcla comun de 1×3 en la línea.			·	
Ladrillos que entran en un metro cúbico 260 á \$f. 13 el millar	3 38			
1.16 á \$f. 0.03 por tonelada y por kiló- metro—kiloms 65	_	2 26		
Carga y descarga á \$f. 0.60 por tonelada, toneladas 1.16	_		0 70	
Mortero que se necesita para un metro cúbico m³ 0.22 á \$f. 8.62 əl metro cú-	1 90		, ,	
bico Odra de mano para la construccion de un metro cubico—Un albañil á \$f. 2.00 y un peon á \$f. 0.90. Horas 10			2 90	
Por direccion: un director á \$f. 3,50. Ho-			•	
Aumento de ½0 para gastos accesorios	_	_	0 35	
sobre obra de mano			0 36	
Sumas	5 28	2 26	4 31	11 85
Aumento de 1/10 para beneficio	_	_		1 19
Costo de un metro cúbico de albañilcria ordinaria de ladrillos del pais sentados en mezela comun de 1×3 en la línea para revestimiento de pozos			_	13 04
28—Costo de un metro cuadrado de superficie de revoque con mescla comun de 2×5 en la linea.				
Costo del mortero comun que se necesita para revocar un metro cuadrado de pa- red m ⁸ 0 025 á \$f. 9.55 el metro cúbico.	0 24			

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	DE MANO	IMPORTE
	=		<u> </u>	-
Obra de mano para hacer un metro cua- drado de revoque. Un albanil á 🗗 2.00	0 24			
y un peon á \$f. 0 90. Horas U.80 Aumento de ½10 paragastos accesorios so- bre obra de mano	_	_	0 23	
Sumas	0 24		0 25	0 49
Aumento de ½ para beneficio		_	_	0 0
Costo de un metro cuadrado de superficie de revoque con mezcla comun de 2×5 en la línea	_	_	_	0 54
29—Costo de un metro cuadrado de revoque de mortero comun de 2 partes de cal por 5 de arena—en la Estacion Mendoza.	1			•
Costo del mortero que se necesita para revocar un metro cuadrado de pared, 0m ⁵ 025 á \$f. 5.55 el m ⁵	0 14			
drado de revoque. Un albañil á \$f. 2.00 y un peon á \$f. 0-90. Horas 0.80 Aumento de ½0 para gastos accesorios sobre obra de mano		_	0 23	
		_		
Sumas Sumas Aumento de ½ para beneficio	0 14		0 25	0 39
Costo de un metro cuadrado de revoque de mortero comun de dos partes de cal				0 04
por cinco de arena	_	_		0 48
30—Costo de un metro cuadrado de revoque en mezcla hidráulica, compuesto de 3 partes de mortero comun de 2×5 y 0.50 de Portland para cornisas, coronamientos, almohadillas, etc., en la línea				
Costo del mortero hidráulico que se necesita para revocar un metro cuadrado mº0.025 á \$f. 21.90	0 55			
un peon á \$f. 0.90. Horas 1		-	0 29	
	0 55]	0 29	i

	n e		1	1
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE
	7			•
Aumento de ¹ / ₁₀ para gastos accesorios so bre obra de mano	0 55	_	0 29	
Sumas	0 55		0 32	0 87
Aumento de 1/10 para beneficio		_		0 09
Costo de un metro cuadrado de revoque con mezcla hidráulica compuesta de a partes de mortero comun de 2×5 y 0.56 de Portland para cornisas, coronamien tos, etc		_	_	0 96
31—Costo de un metro cuadrado de superficie de revoque con mezcla hidráulica compuesta de cuatro partes de mortero comun de 2×5 y 1 de Portland, para sifones y puentes en la línea.				
Costo del mortero hidráulico que se ne cesita para revocar un metro cuadrad de pared m³ 0.025 á \$f. 26.06 el metro cúbico	0 65	· _	0 23 0 02	
Sumas	0 65	_	0 25	0 90
Aumento de 1/10 para beneficio	.	_		0 09
Costo de un metro cuadrado de revoque en mezcla hidráulica, compuesto de a partes de mortero comun de 2×5 y 1 de Portland	4	_	_	0 99
32—Oosto de un metro cuadrado de superficie de revoque de juntas en paredes de ladrillos, hecho con mortero hidráulico compuesto de tres partes de mortero comun de 2×5 y 0. 50 de Portland, en la linea.	3 1 3			
Costo del'mortero hidráulico necesario pa ra revocar las juntas que entran en ur metro cuadrado de pared m ⁵ 0.020 á \$f 21.90	ull i			
	0 44	1		I

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	WATERILES	TRAPPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE
	F	F	F	F
Obra de mano para hacer las juntas en un metro cuadrado de superficie; un alba- fiil á \$f. 2.00 y un peon á \$f. 0.90. Ho-	0 44			
ras 1 50	_	_	0 44	
	2 44	-		0 92
Sumas	0 44		0 48	
Aumento de 1/10 para beneficio		_	_	0 09
Costo de un metro cuadrado de superficie de revoque de juntas en paredes de la- drillos, hecha con mortero hidráulico, compuesto de 3 partes de mortero co- mun de 2×5 y 0.50 de Portland, en la línes		-	-	1 01
33—Costo de un metro cúbico de pie- dra machacada reducida en peda- zos de 0.04 próximamente para hormigon en el Rio Desaguadero, sacada del Arroyo Chorrillo.				
Piedra sacada en el cauce del Arroyo Chorrillo por extraccion por metro cú- bico: un peon á \$f. 0.90, horas 5 Obra de mano para reducirla en pedazos	_	_	0 45	
de la dimension establecida; un peon á \$f. 090: horas 10	_	_	0 90	
Transporte á corta distancia, carga y des- carga; un peon á \$f. 0.90: horas 5 Transporte á \$f. 0.03 por tonelada y por	_	_	0 45	
kilómetro. Toneladas 2.50, kilómetros	l —	6 60	ļ	
Aumento de 1/10 para gastos accesorios so- bre obra de mano	_		0 18	
Sumas	_	6 60	1 98	
Costo de un metro cúbico de piedra ma- chacada en el Desaguadero	_	_		8 58
34—Costo de un metro cúbico de pie- dra machacada reducida en peda- zos de 0.04 próximamente para hormigon en los rios Zanjon y Men- doza, si fuese necesario.				
Piedra sacada en el cauce de los Rios por estraccion por metro cúbico; un peon á \$f. 0.90: horas 5	_		0 45	

				-
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE
01 1 1 1 1	•			
Obra de mano para reducirla en pedazos de la dimension establecida; un peon á \$f. 0.90: horas 10			0 90	
Transporte & corta distancia; carga y descarga; un peon & \$f, 0.90: horas 5	— — .	_	0 45	
Aumento de ¹ /10 para gastos accesorios so- bre obra de mano	_		0 18	
Suma	·	_	1 98	
			1 30	
Costo de un metro cúbico de piedra ma- chacado en los Rios Zanjon y Men- doza	-	_	_	1 98
35—Costo de un metro cúbico de hormigo hidráulico compuesto de un metro cúbico de piedra machacada y 0.50 mortero hidráulico. compuesto á su vez de tres partes de mortero comun de 1×2 y 1 de Portland para fundacion del puente del Rio Desagüadero.				
Piedra machacada del Arroyo Chorrillo, un metro cúbico al pié de la obra Mortero hidráulico compuesto de 3 de mortero comun de 1×2 y 1 de Portland	8 58			
á \$f. 30.62 al metro cúbico. Metros cúbicos 0.50	15 31			
á \$f. 0.90: horas 2		. —	0 58	
horas 1 60 Director á \$f. 3.50:	!	-	0 46	
horas 0.40	: —	-	0 14	
bre obra de mano		-	0 10	
Sumas	23 89	-	1 28	25 17
Aumento de ½0 para beneficio	_			2 52
Costo de un metro cúbico de hormigon en el Rio Desaguadero	_			27 69

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS		TRASPORTES	DE MANO	IMPORT E
	7	· •	l P	, ?
36—Costo de un metro cúbico de hormigon hidráulico, compuesto de un metro cúbico de piedra machacada y 0.50 de mortero hidráulico, compuesto á su vez de 3 partes de mortero comun de 1×2 y 1 de Portland para fundacion de los puentes de los Rios Zanjon y Mendoza, si fuese necesario.				
Piedra machacada, sacada de los mismos rios; metro cúbico	198			
tland á \$f. 30.62 el metro cúbico: metros cúbicos 0.50	15 31			
gon; un albañil á \$f. 2.00 y un peon á \$f. 0.90: horas 2	_	_	0 58	
un albañil á \$f. 2.00, un peon á \$f. 0.90: horas 1.60	-	_	0 46	
Para direccion: un Director á \$f. 3.50:	II —	-	0 14	
Aumento de ½0 para gastos accesorios sobre obra de mano		_	0 10	
Sumas	17 29	_	1 28	18 57
Aumento de 1/10 para beneficio	_	-	_	1 86
Costo de un metro cúbico de hormigon hidráulico en los rios Zanjon y Mendoza	<u> </u>	_	_	20 43
37—Costo de un metro cuadrado de pared de madera (calden) para el cajon destinado á sostener las escavaciones en las fundaciones de los puentes sobre los rios Mendoza y Zanjon, en la parte ocupada por el agua (altura mayor del cajon 1250).				
Tabla calden de 0.22×0 025 á \$f. 0.50 por metro lineal ms. ls. 4.50 por cada m² de pared, en la obra	2 25			
tro 0.15 á \$f. 0 60 por m. l. en la obra; ms. ls. 2 50	1 1 50	,		
por m. l. á \$f. 0.30 por kilg.; kilgs. 0.38				
:	3 86	I	l	١.

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	WATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE
Obra de mano para la colocacion y fun-	3 86			
dacion; un carpintero á \$f. 200 por dia y un peon á \$f. 0.90; horas 2.00 Aumento de ½0 para gastos accesorios sobre mano de obra	l —	_	0 58 0 06	
Sumas	3 86	-	0 64	4 50
Aumento de 1/10 para beneficio	-	-	_	0 45
Costo de un metro cuadrado de pared de madera, etc	_	_		4 95
38-Costo de un tramo de madera para alcantarilla de un metro de fuz.				
Dos vigas de quebracho colorado de 0.30×0.30×2.00 cada una; m³ 0.360 Dos vigas trasversales para cabeceras de 0.20×0.30×1.54 0.185 Dos soleras para el apoyo del tramo				
de 0.12×0.30×2.70 0.194 Total 0 739	!!			
Costo de 0 ^m ⁸ 739 de quebracho colorado en la Estacion Frias en vigas á \$f 26 el metro cúbico				
Flete de m ⁸ 0.739 (toneladas 1.035) en vi- gas de Frias á San Luis á \$f. 5 67 el m ⁸ (toneladas 1.400 el m ⁸)	_	4 19		
kilómetros 130. (Se calcula 1.400 la densidad del quebracho)	_	4 04		
das 1,035	15 73	_	1 24	
Obra de mano para la construccion y co- locacion del tramo: un carpintero á \$f. 2.00 por dia y un peon á \$f. 0.90 por dia. Horas 20			5 80	
Aumento de 1/10 sobre obra de mano	<u> </u>		0 70	1
Sumas ····	34 94	8 23	7 74	50 91
Aumento del 1/10 para beneficio			_	5 09
Costo de un tramo de madera para alcantarilla de un metro de luz	_	_	_	56 00

			-	
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES S	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE
	•	•		· •
39—Costo de un metro cúbico de madera para tramos de alcantarillas, trabajada y colocada (en base del análisis anterior).	1			
Costo de un metro cúbico de madera en la Estacion Frias en vigas	26 00			
Luis Flete sobre la via en construccion á \$f. 0.03 por ton. y por kılm.—Toneladas 1,400. kilómetros 130	 	5 67		
Dos cargas y descargas á \$f. 0.30 por ton. y para cada operacion—Toneladas 1,400 Obra de mano para la construccion y co locacion de un metro cúbico de madera, á razon de \$f. 5.80, por metros cúbicos			1 68	
0,739	II —	_	7 85	
	 	<u> </u>	0 95	
Sumas	26 00	11 13	10 48	47 61
Aumento de 1/10 para beneficio	-	-	_	4 76
Costo de un metro cúbico de madera para tramo de alcantarillas trabajada y colocada		_	_	52 37
40—Costo de un kilógramo de fierro co- lado en las alcantarillas de madera en base del análisis antecedente, aumenta do del 1/10 para beneficio	di.	_	_	0 33
41—Costo de un kilómetro de via permanente con cojinetes de fun dicion armada y colocada.				
Rieles, metros lineales 2 000 del peso de kilg. 27,116 por metro lineal—largo 8 metros—Toneladas 54,232 \$f. 1116 e kilómetro en el Rosario de Santa-Fé (\$f. 41.1565 la tonelada)	2232 00			
ó sean toneladas 1,580 á \$f. 0,1414 cade una en el Rosario de Santa-Fé Tornillos 1000 que pesan kilg 0.442, cade uno—Toneladas 0 442 al precio de \$f 0,0321 cada uno en el Rosario de Sante	70 70			
Fé Fé	32 10	_		
	2334 80	1		1

المجهدة المحاوي والمروازة المساولة المروي والمراوية	ii a	1		
			OBBA	
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALS	S TRASPORTE	DE MANO	IMPORTE
			₽	
	2334 80		l	1
Arandelas 1000 que pesan kilg. 0 025 ó sean	11	1		
toneladas 0,025 al precio de \$f. 0,0237		1	<u> </u>	}
cada uno en el Rosario de Santa Fé	23 70			
Cojinetes con orejas de acero, 1750 que pe-]			
san kilg. 37,195 cada uno. ó sean tone- ladas 65,091 al precio de \$f. 1 1381 cada	ĺ		ĺ	
uno en el Rosario de Santa-Fé				
Cuñas 1750 que pesan kilg. 2.268 ó sean				
toneladas 3.969 al precio de \$f. 0.0662		İ		
cada uno en el Rosario de Santa Fé				
Travesatios 875 que pesan kilg. 10,886 cada uno, 6 sean ton 9,525 al precio de \$f.	l			
0.4954 cada uno en Rosario de Santa Fé	433 48			
Chavetas 3,500 que pesan kilg. 0,3411 cada	100 10			
una ó sean toneladas 1.194 al precio de		1		
\$f. 0 0265 cada una en el Rosario de		1		
Santa Fé	92 75	Ì		
sario á Villa Maria \$f. 6.32 Toneladas		İ		
136,058		859 89		
Flete de Villa Maria á San Luis-Tone-				
ladas 136,058 á \$f. 2.90 por tonelada	_	394 57		
Flete sobre la via en construccion—To neladas 136,058 á \$f. 0.03 por tonelada	Ì			
y por kilómetro—kilóms. 130		530 63		
Carga y descarga á \$f. 1.00 por tonelada.		-	136 06	
Armamento de un kilómetro de via á \$f.:		ł		
0.40 por metro lineal	_	-	400 00	
Balastaje de la via desde el plano de		i i		
asiento de los cojinetes, metros cúbicos 0.9966 por metro lineal. Por kilómetros		1		
metros cúbicos 996 6 á \$f. 0.20 el metro		}		
cúbico		-	199 32	
Aumento de ½10 para gastos accesorios:				
sobre obra de mano			73 54	
Sumas	4992 26	1785_09	808 92	7586 2 7
Aumento de 1/10 para beneficio		_	-	758 63
Costo de un kilómetro de via permanen-			1	
te, armado y colocado sobre cojinetes				0044.00
de fundicion	_	-		8344 90
42—Costo de un cambio de via colocado.				
Materiales de cambio para agujas y cora-				
zon esceptuando rieles intermedios que			İ	
pesan 1899 kilog. c/uó senn 1,899 tonela-			1	
das al precio de \$f. 149,60 en el Rosa-				140.60
rio de Santa-Fé	149 60	-	-	149 60
1	j	1	l	

·			OBRA	
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	DE MANO	IMPORTE
v ·	F	F	F	F
Rieles intermedios, metros 44.50. que pe-				
san toneladas 1 207 al precio de \$f. 1.116 por metro en el Rosario de Santa-Fé	49 66			
Eclisas 38 que pesan kilógramos 3.16 c/u ó sean tons. 0.120 á \$f. 0.1414 c/u	5 37			
Tornillos 76, que pesan kilógs 0 442 c/u				
ó sean tons. 0.034 á \$f. 0321 c/u Arandelas 76 que pesan kilógs. 0 025 c/u	2 44			
ó sean tons. 0.002 á \$f. 0 0237 c/u Clavos 258, que pesan kilóg. 0 262 c/u ó	1 80			
sean tons. 0.068 á \$f. 0.0181 c/u.—	4 67			
Total de tonéladas 3 330 Flete de Rosario á Villa Maria á \$f. 6.32				
por ton. Tons. 3.330	_	21 05		
por ton. Tons. 3.330	-	9 66		
Flete sobre la via en construccion á \$f. 0.03 por ton. y por kil. Toneladas 330,				
kils. 130	-	12 99		•
\$f. 1.00 la tonelada		_	3 33	
Sumas	213 54	43 70	3 33	260 57
Traviesas de madera comprendidas en en el cambio y en la parte corespon-				•
diente de la via general: 53 de 2.70×0,24×0.12 á 3 3.48 °c/u	184 44			
8 > 2.10×0 30×0.12 > 3.78 > 9 > 3.00×0 24×0.12 > 3.84 >	30 24 34 56			
$3 \rightarrow 3.50 \times 0.24 \times 0.12 \rightarrow 4.50 \rightarrow$	13 50			
4 > 3 00×0.30×0.12 > > 4,18 > 1 > 4.00×0.24×0.12 > > 5.14 >	16 72 5 14			
3 > 4.30×0.24×0.12 > > 5.52 > 1 > 4.30×0.30×0.12 > > 5.98 >	16 56 5 98		ŀ	
27 metro de soleras de 0.30×0.08 á \$f.				
0.92 por metro lineal Flete sobre la via en construccion. de los	24 84	·	1	
durmientes—Toneladas 9.540 á \$f 0.03 por tonelada y por kilómetro—kilóms.				
130	-	37 21		
Carga y descarga á \$f. 1.00 por tonelada. Preparacion, agüjereo y entalle á \$f. 0.10	_	_	9 54	
cada una, son 74			7 40	
Sumas	331 98	37 21	16 94	386 13
Colocacion de un cambio completo. Aumento de 1/10 para gastos accesorios sobre la preparacion y colocacion	_	_	_	30 00 3 74
Sumas	_	_		680 44
Aumento de ½ para beneficio	_			68 04
Costo total de un cambio colocado	_	_		
ACRES MANY AC ATT CONTINTO CONTINUES TO "			_	7 4 8 48

				
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE
	F	F	F	
43 - Costo de una mesa giratoria ar- mada y colocada en la Estacion Villa de la Paz.				
Mesa giratoria del diámetro de 14 ^m 00 completa, del peso de 15.000 kilógramos. Costo en el Rosario á \$f. 0.138 el kilg	2072 90			
Montaje ó sea colocacion y armamento á \$f. 14 por tonelada; toneladas 15 Flete de Rosario á Villa Maria á \$f. 6.32	_	_	210 00	•
por tonelada; (tarifa reducida)		94-80		
Flete de Villa Maria á San Luis á \$f. 290 por tonelada (tarifa reducida). Flete de San Luis á Villa de la Paz á	_	43 50		
\$f. 0 03 por tonelada y por kilómetro; tonel. 15, kilóms. 124 Escavacion m ³ 328.00 á \$f. 0.164 el m ³	53 79	55 80		
Albañileria ordinaria m³ 100.00 á \$f. 11 32 el m³	11132 00			
Piso de cascotes m³ 26.00 á \$f. 6.36 el m³	155 43 164 32			
Caño de fundicion para desague, kiló- gramos 1448.00 á \$f. 0 16 el kilóg Carga y descarga á \$f. 1.00 la tonelada	231 68			
toneladas 15		-	15 00 22 50	
Sumas	3810 12	194 10	247 50	4251 72
Aumento de 1/10 para beneficio	_	_		425 17
Costo de una mesa giratoria, armada y		-		ì
colocada en la Estacion Villa de la Pas	_	_	_	4676 89
44—Costo de una mesa giratoria ar- mada y colocada en la Estacion Mendoza.		ŀ		
Mesa giratoria del diámetro de 14 ^m 00 completa, del peso de 15.000 kilos. Cos- to en el Rosario á \$f. 0.138 el kilg	2072 90	_		
Flete del Rosario á Villa Maria á \$ 6.32 por tonelada; toneladas 15; (tarifa re-		94 80		
ducida)	∦ _	43 50		
Flete de San Luis á Mendoza á \$f. 0 03 por tonelada v por kıl. Ton 15: kil. 260	M —	117 00		
Montaje ó sea colocacion y armamento á \$f. 14 la ton. Toneladas 15	41		210 00	
•	2072 90	255 30	210 00	

				
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OBA DE MANO	IMPORTE
	1	<u> </u>	· · · · · · · · · · · · · · · · · · ·	
	2072 90	255 30	210 00	
Escavacion m ⁸ 8.00 á \$f. 0.294 el m ⁸ Albañileria ordinaria m ⁸ 244.00 á \$f. 7.20	2 35			
el m ⁸	1756 80			
Revoque hidráulico m² 157 á \$f. 0 99 el	155 49			
m ² Piso de cascotes pisados m ² 26,00 á \$f.	155 43			!
6 36 el m³	164 32			
Cafio de fundicion para desagüe kılg. 1930 á \$f. 0.16 el kilógramo	308 80			
Carga v descarga á \$f. 1.000 la tonelada	200 00			
—Toneladas 15	_	_	15 00	
sobre obra de mano	_	_	22 50	
	4400.00	255 20	247 50	4000 40
Sumas	4460 60	255 30	247 50	4963 40
Aumento de 1/10 para beneficio	_	_		496 34
Costo de una mesa giratoria armada y colocada en la Estacion Mendoza		_	_	5459 74
45—Costo de un kilógramo de flerro armado y colocado de los estanques.			<u> </u>	
Costo del cajon de fierro en el Rosario —kilógramos 4000 á \$f. 0 128 el kiló-	-10.00			
gramo Flete del Rosario á Villa Maria á \$f. 6.32	512 90			
por tonelada—Toneladas 4,000—rebaja- da la tarifa del 25 %)	.	25 28		
tarifa rebajada	1 -	11 60		
Carga y descarga á \$f. 1.00 la tonelada— Toneladas 4,000		-	4 00	
0.03 la tonelada y el kilómetro—Tone ladas 4,000 - Kilómetros 130i () bra de mano para armamento y coloca	.il	15 60		
cion del estanque	.!! —	_	25 00	
Aumento de 1/10 para gastos accesorios sobre obra de mano	3		0.00	
SONIE ONIA NE MANO	·	- -	<u>2 90</u>	-
Sumas	512 90	52 48	31 90	597 2
Aumento de 1/10 para beneficio				59 7
		1		-
Costo del estanque armado y colocado Costo del estanque (cajon de fierro) po kilógramo de material, colocado, arma	<u>- </u>	_	_	657 0
do, etc., en las estaciones intermedia	s —	-	-	0 16

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	Trasporțes P	OBRA DE MANO	IMPORTE
48—Costo de una tonelada métrica de fierro fundido para columnas de puentes, armada y colocada.				
Costo de una tonelada métrica de fierro fundido para columnas de puentes, en el Rosario, comprendido fietes, segu- ros, etc	28 146			
Muelle en el Rosario á \$f. 0.75 la tone- lada	_	_	0 750	
9.22 la tonelada Transporte sobre la via en construcion á \$f 0 03 por tonelada y por kilómetro	_	9 220		
Kilómetro 134 Descarga al pié de la obra á \$f. 0.40 por tonelada	_	4 02	0 400	
Armamento á \$f. 30 la tonelada		12 940	30 000	75 576
Sumas	28 146	13 240	34 190	7 558
Aumento de 1/10 para beneficio	_		_	83 134
Costo de una tonelada de fierro fundido para columnas de puentes, armada y colocada		_	_	83 _. 134
47—Costo de una tonelada métrica de flerros para tramos de alcanta- rillas y puentes hasta 11m14 de largo, armada y colocada.	ļ			-
Costo de una tonelada métrica de fierro para alcantarillas y puentes, en el Ro sario, comprendido flete, seguros, etc Muello en el Rosario á \$f. 0.75 la tone-	88 412			
lada Flete del Rosario á Villa Maria á \$f. 6.32	_	_	0 750	
la tonelada Flete de Villa María á San Luis á \$f. 2.90		6 320		
la tonelada	-	2 900		
lómetros 130	—	3 900	0 400	
Armamento del puente á \$f. 20 la tone-				
Aumento de ¹ /10 sobre la obra de mano			20 000 2 040	
Sumas	88 412	13 120	23 190	124 722 124 722

elementos del análisis	MATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE
	F	F	F	F
Aumento de ¹/10 para beneficio	_	-	_	124 722 12 472 137 194
Costo de una tonelada métrica de fierro para tramos de alcantarillas y puentes hasta 11 ^m 14 de largo, armada y colocada	_	_		137 194
48—Costo de una tonelada métrica de fierro para el puente del Rio Desaguadero (Luz 60 mts., largo del tramo 62,32; peso total del puente 334 tons. 181) armada y colocada.				
Costo de una tonelada métrica de fierro para el puente sobre el Rio Desaguadero, en el Rosarío, comprendido flete. seguros, etc	99 856	- 6 320 2 900 1 860 	0 750 0 400 30 000 3 040	145 198
Sumas	99 856	11 080	34 190	145 126
Aumento de 1/10 para beneficio	_	_	-	14 513 159 639
para el puente del Rio Desaguadero ar- mada y colocada	_		_	1 59 639
49—Costo de una tonelada metrica de fierro para tramo del puente sobre el Zanjon (Luz 30 ^m —largo del tramo 32—peso total del puen- te 46 tons.) armada y colocada.	l			•
Costo de una tonelada mètrica de fierro para el puente sobre el Zanjon, en el Rosario, comprendido fletes, seguros. etc	100 00			
i	100 00	ţ	i	

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERILES	TRAC PORTES	ORRA DE MANO	IMPORTE
	F	F	F	P
Muelle en el Rosarío á \$f. 0.75 la tonelada. Transporte del Rosario á Villa Maria à	100 00	-	0 75	
\$f. 6.\$2 la tonelada	_	6 32		
Transporte sabre la via en construccion á \$f. 0.03 por tonelada y por kilómetro—		7 65		
kilómetros 255 Descarga al pié de la obra á \$f. 0 40 la tonelada	_	/ 63	0 40	
Armamento á \$f. 34 la tonelada	_	_	34 00	
Aumento de 1/10 sobre obra de mano		<u> </u>	3 44	
Sumas	100 00	16 87	38 59	155 46
Aumento de 1/10 para beneficio	 -	-	-	15 55
Total Costo de una tonelada métrica de fierre para el puente sobre el Zanjon armade		_	_	171 01
y colocada	 -	_	_	171 01
50—Costo de una locomotora de pasageros con su Tender, en Villa Maria—construida por Beyer Peacoh y Ca. (Inglesa.)	.			
Costo de la locomotora y tender vacia en el Rosario—Toneladas 42 Gasto de armamento, pintura y traccion	16000 0	0	440.00	
hasta Villa Maria	: -	_	410 00	'
nelada—Toneladas 42		-	42 00	
			·	-
Sumas			493 00	
Aumento de 1/10 para beneficio Costo de una locomotora con tender com	11		-	1649 00
pleta		-	_	18142 00
51 — Costo de una locomotora d carga con su tender en Villa Ma ria, construida por la fábrica d St, Leonard. (Belga)	,-			
Costo de una locomotora y tender vaci en el Rosario—Toneladas 38	. 11800	00		
hasta Villa Maria		_ -	410 0	0
	11800	₀₀ l	410 0	0

				_
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES F	TRASPORTES	ORBA DE MANO	IMPORTE
•	1	!	 I	ī
Descarga de el Rosario á \$f. 1.00 por to nelada	11800 00	<u>.</u>	410 00 38 00	
sobre armamento, etc	_	_	41 00	
Sumas	11800 00		489 00	12289 00
Aumento de ¹ /10 para beneficio	_	_		1229 00 13518 00
52—Costo de una locomotora de car- ga con su tender en Villa Maria, construida por la fábrica de Bal- dwind (Americana.)				
Costo de la locomotora con su tender, vacía en el Rosario—Toneladas 49 Gasto de armamento, pintura y traccion hasta Villa Maria	_	_	410 00	
Descarga en el Rosario á \$f. 1.00 la to-			49 00	
Aumento de ½10 para gastos accesorios sobre armamento etc.		_		
		_	41 00	
Sumas	15000 0		500 00	15500 00
Aumento de 1/10 para beneficio	_	_	_	1550 00 17050 00
53—Costo de un kilómetro de telégrafo colocado				
Nro. 3120—Postes de fierro (altos 4 ^m 795) á \$f. 7 701 cada uno en el Ro-	1			<u> </u>
sario y para toda la línea ó sean 260 kilómetros > 6240—Aisladores de porcelana para toda la línea á \$f. 0.3564 cada	24027 12	3		
uno en el Rosario	2223 94	•		
toda la línea	1522 56			
o.570 cada uno en el Rosario para la línea	142 50			
ra toda la línea	3587 68			
	131503 80)l	l	l

The state of the s					
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	māturi. P		TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE
	 	_			1
	31503	80		ļ	
N° 0,100-Toneladas inglesas alambre				Ì	!
galvanizado núm 16 á \$ f.112 50					
la tonelada en el Rosario y	.,	25		1	
para toda la línea	11	20	1		
 1300—Yardas alambre de cobre nú- mero 16, forrada en guttaper- 	l)		1		
cha á \$f. 0.1036 la yarda en	H			ĺ	ļ
el Rosario y para toda la línea.	134	68			ł
> 13-Aparatos Morse á \$f. 128.34			1		
en el Rosario para toda la lí- nea	1668	42	!		1
• 5-Conmutadores á \$f. 7 808 en el	1000		ł	!	i
Rosario y para toda la línea	39	04	Ì		l
 2—Aparatos portátiles de bolsillo 			l	Ì	İ
para Inspectores á \$f. 24.40	40	80			
para toda la línea	30	80			ļ
nes á \$f. 126 88 c/u. en el Ro-	1				
sario y para toda la línea	253	76			}
• 12—Baterias Murhead de 60 ele-					1
mentos c/u. á \$f. 9.412 c/u en	112	04			
el Rosario y para toda la línea 3 13—Planchas de cobre para tierra	11.5	3.5	İ		
á \$f. 0.106 en el Rosario y					
para toda la línea	1	38			
· 260-Rollos papel Morse para apa-					Ĭ
ratos á \$f. 0.095, para toda la	24	70			İ
línea		•0			1
Simeser & \$f. 8.20 c/u. en el	ĺ				ł
Rosario y para toda la línea	106	60			
• 26—Botellas tinta para aparatos					i
Morse á F 0.284 en el Rosario y para toda la línea	7	38			
> 0,075—Toneladas inglesas de sulfato	•	•••		1	1
de cobre á \$f. 8.55 en el Ro-				l	İ
sario y para toda la línea	8	55]	
> 0,075—Toneladas inglesas de solda-	ł				
dura á \$f. 29.94 en el Rosario y para toda la línea	29	94		1	
• 2—Cajas completas para herra-		-			
mientas á \$f. 24.40 cada una					
en el Rosario y para toda lu	40	20		ĺ	
línea	40	80			!
á \$f. 9.76 en el Rosario y pa-					
ra toda la línea	58	56	i		
Peso aproximado de todo el material.					
toneladas 134					1
İ	34058	60			
I	1-2000	55	1	i	1

ELEMENTOS DEL ANÁLISTS	WATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANG	IMPORTE
	1	1	1	
Ploto del Possesio / Villa Maria Ma	34058 60	Pi	1	
Flete del Rosario á Villa Maria. Tone- ladas 134 á \$f. 6.32 por tonelada (tari- fa reducida)		846 88		
Flete de Villa Maria á San Luis. Tone- ladas 134 á \$\mathbf{F}\$ 2.90 por tonelada (tarifa		000 00		
reducida)	-	388 60		
por kilómetro. Kilómetros 130	_	522 60		
Toneladas 134. Colocacion á \$ 3 00 por kilóm. Kilóme-	_	_	134 00	
tros 260	-	_	780 00	
Aumento de ¹ / ₁₀ para gastos accesorios sobre obra de mano			91 40	
Sumas	34058 60	1758 08	1005 40	36822 08
Aumento de 1/10 para beneficio	_	_		3682 21
Total Costo de un kilómetro de telégrafo colo-	_		_	40504 29
cado	_	_		155 786
54—Costo de un metro cuadrado de techo de fierro galvanizado, fijado sobre tirantillos de madera de pi- no (sin armadura.)				
Costo de un metro cuadrado de fierro gal;		ļ		
vanizado en el Rosario á \$f. 5.50 el	0.00			
quintal (seis metros cuadrados) Maderas y tornillos necesarios en un metro cuadrado para fijar las chapas	0 92 0 25			
Transporte del Rosario à Villa Maria all	0 25			
\$f. 6.32 por tonelada—Toneladas 0 013 Transporte de Villa Maria á San Luis á	-	0 08		
\$f. 2.90 por tonelada—Toneladas 0.013 Transporte de San Luis á Mendoza á \$f.	_	0 04		
0.03 por tonelada y por kilómetro— Toneladas 0.013, kilómetros 260	-	0 10		
Luis y en Mendoza á \$f 1.00 por tone- lada y por cada vez—Toneladas 0.013.	_	_	0 03	
Obra de mano para la colocacion de un metro cuadrado de techo	_	_	0 24	
Direction—un Director & \$ 3.50 por dia —Horas 0.25	_	_	0 09	
Aumento de 1/10 para gastos accesorios sobre obra de mano			0 04	
Sumas	1 17	0 22	0 40	1 79
			-	1 79

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS MATERIALES TRASPORTES DE MAN	
	OIMPORTE
	8
Aumento de ¹ /10 para beneficio — — — —	1 79 0 18
Costo de un metro cuadrado de techo de fierro galvanizado	1 97
55—Costo de un metro cuadrado de techo de pizarra sobre armaduras de pino de tea.	
Madera de pino de tea, necesaria para techar un metro cuadrado: comprendido el desperdicio, todo incluido metros cúbicos 0.060 á \$f. 34 el m³ en el Rosario	
Tramporte del Rosario á Villa Maria á \$f. 6.32 por tonelada.—Toneladas 0.036 — 0 23	
Transporte de Villa Maria á San Luis á \$f. 2.90 la tonelada. Toneladas 0.036 Transporte sobre la via en construccion	
á \$f. 0 03 por tonelada y por kilómetro. tons. 0.036 kilóms. 260 — 0 28 Pizarras de 0.31 por 0.20 en el Rosario á	
\$f, 3.00 el m ⁴ 3 00 Transporte del Rosario á Villa Maria á	
\$f. 4.21 la tonelada.—Toneladas 0.025 — 0 11	-
Transporte de Villa Maria á San Luis á \$f. 1.93 la tonelada.—Toneladas 0.025 Transporte sobre la via en construccion	
á \$f. 0.03 por tonelada y por kilómetro, toneladas 0.025, kilómetro 260 — 0 20 Labradura y colocación de la armadura	
por metro cuadrado á \$f. 0 65	1
Fierro necesario para un metro cuadrado de techo kilóg, 0.75 á \$f. 0.32 (bulones.)	
tornillos, planchuelas, clavos, etc 0 24 Carga y descarga en el Rosario San Luis	
y en la línea á \$f. 2,00. Toneladas 0,061. — 0 12 Direccion. Un Director á \$f. 3.50 por dia.	
Horas 0.75 — — 0 26 Aumento de ½10 paragastos accesorios so-	
bre obra de mano 0 16	_
Sumas 5 28 0 97 1 79	8 04
Aumento de ¹ /10 para beneficio	0 80
Costo de un metro cuadrado de techo de pizarra sobre armaduras de pino de	9 94
tea	8 84

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES F	TRASPORTES F	OBRA DE MANO F	IMPORTE F
56—Costo de un metro cuadrado de techo de teja francesa sobre ar- madura de pino de tea para las piezas.				
Costo de la madera necesaria para techar un metro cuadrado, comprendido el desperdicio, metros cúbicos 0.05 á \$f. 34 el m ³ en el Rosario	1 70			
Transporte desde el Rosario á Villa Ma-	1 10	0 19		
ria à \$f. 6.32, toneladas 0.030	_			
á \$ 2.90, toneladas 0.030		0 09		
tro, ton. 0.03 kilómetros 130	-	0 12		
Teja francesa núm 14 á \$f. 65 el millar en el Rosario	0 91			
ria & \$f. 4.21 la ton., toneladas 0.041	_	0 17		
Transporte desde Villa Maria á San Luis á \$f. 1.93 la ton, toneladas 0 041 Transporte sobre la via en construccion á		0 08		
\$f. 0.03 por tonelada y por kilómetro, toneladas 0.041, kilómetro 130 Fierro para un metro cuadrado de techo,	-	0 16		
kilóg. 0.75 á \$f. 0 32 (bulones tornillos, clavos y alambre galbanizado) Carga y descarga en el Rosario, en San	0 24			
Luis y en la línca á \$f. 1.00 por tonela- da y por cada vez, toneladas 0.071 Labradura y colocacion de las armaduras	-	_	0 14	
y tejas por metro cuadrado à \$f. 0.80	-		0 80	
Direccion. Un Director á \$f. 3.50 por dia. Horas 0.42	_	_	0 I5	
sobre obra de mano			0 11	
Sumas	2 85	0 81	1 20	486
Aumento de 1/10 para beneficio	-	_	_	0 49
Costo de un metro cuadrado de techo de teja francesa para las piezas	_			5 35
57—Costo de un metro cuadrado de techo de teja francesa sobre ar- maduras de pino de tea para las galerias de los edificios.				
Costo de la madera de pino de tea nece- saria para techar un metro cuadrado comprendiendo el desperdicio m ³ 0.040				
á \$f. 34 el m³ en el Rosario	$\frac{1 \ 36}{1 \ 36}$			

			·	
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE P
	1	1	<u> </u>	1
Transporte del Rosario á Villa Maria \$f. 6 32 por tonelada. Toneladas 0 022.	1 36	0 14		
Transporte de Villa Maria & San Luis & \$f. 2.90 la tonelada. Toneladas 0.022. Transporte sobre la vía en construccion &	·	0 06		
\$f 0.03 por tonelada y por kilóm. To- nels. 0 022 y kilóm. 130	_	0 09		
No. 14. Tejas francesas á \$f 65 el millar en el Rosario Fransporte del Rosario á Villa Maria á	0 91			
\$f. 4.21 por ton. Tons. 0.041	-	0 17		1
Transporte de Villa Maria á San Luis á \$f. 1.93 por tonelada. Toneladas 0.041 Transporte sobre la via en construccion á	_	0 08		
\$f. 0 03 por tonelada y por kilómetro. Tons. 0 041, kilóm. 130	_	0 16		
de techo, kilóg. 0.50 á \$f. 0.32 el kg. 0.50 á \$f. 0.32 el kg. (bulones, elavos, tornillos, planchuelas y alambre galvanizado) Carga y descarga en el Rosario, en San Luis y la línea á \$f. 1.00 por tonelada y	0 16			_
por vez. Toneladas 0.063 Labradura y colocacion de las armaduras	_		0 13	
y tejas por metro cuadrado á \$f. 0.60 Guarnicion de madera del frente y de los 2 costados m² 0.19 por m² á \$f. 1 20 el m²	0 23	_	0 60	
Pintura de la superficie vista de la made- ra .n² 2.05 por m² de techo á \$f.0.40por m²	_	_	0 82	
Direccion. Un Director á \$f. 3.50 por dia. Horas 0.58 Aumento de ½0 para gastos accesorios	_	_	0 20	
sobre obra de mano			0 18	}
Sumas	2 66	0 70	1 93	5 25
Aumento de ¹ /10 para beneficio		_	_	0 5
teja francesa sobre armadura de pino de tea, en las galerias de los edificios	-		_	5 8
58—Costo de un metro cuadrado de techo de azotea con tirante y al- fajia de madera dura, dos hiladas de tejuelas y una de baldosas de Marsella asentado todo en morte- ro compuesto de 2 de cal por 5 de arena. (Estacion Mendoza)				
Firante de madera de 0 075×0.23 y alfa- jias de 0.025×0.075 m² 0 05 por m² de azotea á \$f. 44.00 el m³	2 20			
macrount to pro- TX,00 of the control of the contro	2 20			1
·	1 40	•		•

	سيحينهم			
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	nateriales F	TRASPORTES	OBRA DE MANO F	IMPORTE
45 Tejuelas á \$f. 11.00 el millar		0 56		
2.50	0 17 - - 4 15	0 56	0 59 0 08 0 07 0 74	5 45
<u>.</u>	- T 10		17	
Aumento de 1/10 para beneficio	_		-	6 00
dulce para armaduras del techo de los talleres, etc. Costo de una tonelada de fierro dulce para armadura de techo en Europa Transporte de Europa al Rosario comprendido la capa Seguros á 0,75 % sobre el costo del material, comprendido el flete, mas el 10 % sobre ambos Muelle en el Rosario á \$f. 0.75 por tonelada Transporte del Rosario á Villa Maria á \$f. 6.32 la tonelada Transporte de Villa Maria á San Luis á \$f. 2.90 la tonelada Transporte sobre la via en construccion á \$f. 0.03 por tonelada y por kilm. kiló	87 00 0 82 	12 70 0 75 6 32 2 90		
metros 260 Descarga y carga en San Luis y descarga	٠	7 80	1 50	
al pié de la obra	_	_	1 50 50 00 5 15	
Sumas	87 82	30 47	56 65	174 94
Aumento de 1/10 para beneficio	- 01 02			17 49
(Costo de una tonelada de fierro)			_	192 43
Costo de un kilg. de fierro dulce para ar- maduras del techo de los talleres, etc	_	_	_	0 192

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERILES F	TRAPPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE F
60—Cesto de un Kilógramo de flerro fundido para columna de sosten de los techos (colocado).		1		
Costo de una tonelada de columna de de fierro fundido en Europa Transporte de Europa al Rosario com prendido la capa		12 70		
lada	l —	0 75		
Descarga y carga en San Luis y descarga	-	17 02		
al pie de la obra	=	=	1 50 25 00 2 65	
Sumas	60 70	30 47	29 15	120 32
Aumento de 1/10 para beneficio	_	_	_	12 03
(Costo de una tonelada de fierro) Costo de un kilógramo de fierro fundido para colnmnas de sosten de los techos (colocada)		_	_	132 35 0 132
61—Costo del metro cuadrado de ta- bique de flerro galvanizado—colo- cado.—(Galpon de la Estacion de Mendoza).				
Costo de un metro cuadrado de fierro galvanizado en el Rosario á \$f. 5.50 el qq. (6 m²)	0 92 0 20 —	0 22		
Toneladas 0.013	il —	_	0 01	
de tabique	=		0 22 0 08 0 03	
Sumas	1 12	0 22	0 34	. 1 68
Aumento de 1/10 para beneficio	_	_		0 17
Costo de un metro cuadrado de tabique de fierro galvanizado	_	_	_	1 85

				أمسطيت
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	WATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE
		₽	₽	
62—Costo de un metro cuadrado de vidrio para claraboya, colocado (Estacion Mendoza).				
Costo de un metro cuadrado de vidrio rayado de 0 005 de espesor en el Rosario (comdrendido el desperdicio). Trasporte al pié de la obra á \$f. 17.00 la ton., toneladas 0.014	3 40	0 24		
Carga y descarga á \$f. 1.00 por ton. to neladas 0.014	-	U 24	0 01 1 00	
Aumento de un décimo (¹/10) sobre obra de mano			0 10	
Sumas	3 40	0 24	1 11	4 75
Aumento de 1/10 para beneficio	_			0 48
Costo de un metro cuadrado de vidrio para claraboya	_	-	_	5 23
63—Costo de un metro lineal de reja de madera de las letrinas de la Estacion Mendoza,				
Madera de pino tea por metro lineal de reja mº 0.052 á \$f. 34 en el Rosario Flete del Rosario hasta el pié de la obra ton. 0.034 á 17.02 la tonelada	1 76	0 58		
Carga y descarga á \$f. 1.00 la ton Obra de mano para construir y colocar Pintura y direccion		- - -	0 03 1 20 0 25	
Aumento de ¹ /10 para gastos accesorios so bre obra de mano			0 15	
Sumas	1 76	0 58	1 63	3 97
Aumento de 1/10 para beneficio	_	_	_	0 40
Total Cesto de un metro lineal de reja de madera de las letrinas de la Estacion		_	_	4 37
Mendoza	-	-	-	4 37
64—Costo de un pilar de madera dura para las galerias de los edi floios.				
Madera de quebracho para un pilar en Córdoba á \$f. 30 el metro cúbico, me tros cúbicos 0.056	1 68			
	1 68	1		

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE
	F	F	•	•
Trasporte de Córdoba hasta el pié de la	1 68			
obra ton. 0.067 á \$f. 6 80 por ton Carga y descarga á \$f. 1.00 por ton	=	0 46 —	0 07	
Obra de mano y colocacion 6 horas un carpintero á \$f. 2.50 por dia	_	_	1 50 0 60	
Aumento de 1/10 para gastos accesorios sobre obra de mano			0 22	
Sumas	1 68	0 46	2 39	4 53
Aumento de 1/10 para beneficio	-	_	_	0 45
Total Costo de un pilar de madera dura para las galerías de las casillas de camine-	_	-	_	4 98
ros	_	_		4 98
65—Palisada de madera dura alre- dedor del galpon de carga de la Estacion Mendoza.				
Madera de quebracho por metro lineal de palisada 0 ^{m2} 157 á \$f. 30 el m ³ en Córdoba	4 71			
Trasporte de Córdoba hasta el pié de la obra, toneladas 0.188 á \$f. 15.93 Carga y descarga á \$f. 1.00 la ton		2 99	0 19	
Obra de mano para construir y colocar	0 50		1 50	
Direccion	-	-	0 10	
sobre obra de mano			0 18	
Sumas	5 21	2 99	1 97	10 17
Aumento de ¹/10 para beneficio	-	_		$\frac{1 \ 02}{11 \ 19}$
Total		_	_	
za, costo de un metro lineal		_	_	11 19
Madera necesaria para un metro cuadra- do de piso, comprendido el desperdicio, m³ 0.105 á \$f. 26.00 el m³ en Frias	2 73			
	2 73			l

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES F	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE
			<u>-</u>	<u> </u>
Trasporte al pié de la obra á \$f. 11.13 la ton., toneladas 0.147	2 73 — — 0 20	1 64	0 15	
Obra de mano para construir un m² de piso comprendido la barrenadura Direccion. Un Director á \$f. 3.50 por	_	_	0 60	
dia, horas 0.28			0 10 0 09	
Sumas	2 93	1 64	0 94	5 51
Aumento de ¹ /10 para beneficio		_	-	0 55
Costo de un metro cuadrado de piso de madera, etc	_	_	_	6 06
67—Costo de un metro cuadrado de piso de piedra en lajas asentadas sobre una cama de cascotes con mescla comun.				
Costo de un metro cuadrado de piedra inglesa en el Rosario	4 50			
\$f. 4.21 la ton. toneladas 0.17	_	0 72		
Transporte de Villa Maria á San Luis á \$f. 1.93 la ton. toneladas 0 17	—	0 33		
4 \$f. 0 03 por ton. y por kilom. toneladas 0.17 kilom. 0.195 Cama de cascotes de 0.10 de espesor m³	_	0 99		
0.10 & \$f. 6.36 el m ^a	0 64			
tonelada y por ambas operaciones Mortero comun que entra en un mº de	_		0 28	
piso m ³ 0.03 á \$f. 5.55 el m ³	0 17			
horas 0 65 y un peon á \$f. 0.90 por dia, horas 1 50	0 05	_	0 27	
Direction. Un Director & \$f. 3.50 por dia, horas 0.22	I	_	0 08	
Aumento de 1/10 para gastos accesorios sobre obra de mano			0 06	
Sumas	5 36	2 04	0 69	8 09
Aumento de 1/10 para beneficio			-	0 81
Costo de un metro cuadrado de piso de piedra etc., etc	l _	_	_	8 90

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	materiales •	TRASPORTES	OBA DE MANO	IMPORTE
68—Costo de un metro cuadrado de piso de baldosa de Marsella con contrapiso de cascote y una hila- da de ladrillo con mortero hidráu- lico.				
Costo de 25 baldosas de Marsella á \$f. 40 el millar en el Rosario Transporte del Rosario á Villa Maria á	1 00			
\$f. 4.21 la tonelada—Toneladas 0.04	-	0 17		
Transporte de Villa Maria á San Luis, to- noneladas 0.04 á \$f. 1.93 la tonelada Transporte sobre la via en construccion á \$f. 0.03 por tonelada y por kilom. ton-	_	0 08		
0.04 kilom. 130	_	0 16		
Carga y descarga á \$f. 1.00 la ton. tone ladas 0.04	_	<u></u> .	0 04	
millar	0 26		1	
0.10 á \$f. 6.36 el m	0 64			
kilom. 65	11 —	0 31		
Carga y descarga al pié de la obra á \$f. 0.80 la ton. toneladas 0.160 Mortero necesario para un m ² de piso m ³	-		0 13	
0.06 á \$f. 21.90 el m ³	il.			
dia, horas 1 50	0 10	_	0 27	
horas 0.22	_	-	0 08	}
sobre obra de mano			0 05	
Sumas	3 31	0 72	0 57	4 60
Aumento de 1/10 para beneficio		_	<u> </u>	4 46
Costo de un metro cuadrado de piso de baldosa de Marsella con contrapiso de cascote y una hilada de ladrillo con mortero hidráulico	li .	-	_	5 06
69 —Costo de un metro cuadrado de piso de ladrillos de canto asentados en mezcla comun de 2×5.				
Costo de 45 ladrillos á \$f. 14 el millar	0 63			

. ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTE8	OBRA DE MANO	IMPORTE
		.	•	?
	0 63	ĺ	1	<u> </u>
Mezcla de 2×5 para cada m² de piso m³		1]	
0.040 á \$f. 5.55 el m³	0 22			
Carga y descarga, toneladas 0.20 á \$f. 0.80 la tonelada	_	_	0 16	
Obra de mano para la construccion. Un				1
albañil á \$f. 2 por dia. Horas 1.25 y un	_		0 39	Ì
peon á \$f. 0.90 por dia. Horas 1.50 Direccion, un Director á \$f. 3.50 por dia.	_	-	0.39	ł
Horas 0 15	-	-	0 05	}
Aumento de 1/10 para gastos accesorios sobre obra de mano		İ _	0 06	
Sumas	0 85		0 66	1 51
Aumento de ½10 para beneficio		_		0 15
Costo de un metro cuadrado de piso de				
ladrillos de canto asentados en mezcla comun de 2×5				1 66
comun de 2×3 · · · · · · · · · · · · · · · · · · ·		-	-	1 00
70—Costo de un metro cuadrado de cielo-raso de yeso.			<u> </u> 	
Costo del material necesario para un me-		1		
tro cuadrado de cielo-raso de yeso.	li	ļ		
puesto al pié de la obra Material para un metro lineal de cornisa	0 70	ł		İ
por m ² de cielo raso, puesto al pié de			1	
la obra	0 25	ļ	Ì	
Obra de mano para la construccion de un m [*] de cielo-raso	 		0 40	
Obra de mano para la construccion del	ll		0.0	
metro lineal de cornisa	<u> </u>	-	0 15	
Direction. Un Director á \$f. 3.50 por dia. Horas 0.14	_	_	0.05	
Aumento de 1/10 para gastos accesorios	1			
sobre obra de mano		. –	0 06	
Sumas	0 95	_	0 66	1 61
Aumento de 1/10 para beneficio	_	_	I —	0 16
Costo de un metro cuadrado de cielo ra- so de yeso	1	}	i	1 77
71—Costo de un metro lineal de ca-	-	-	. –	1
naleta abierta: sección caadrada			1	
de 0.15 de lado, de zinc número				
14 con su cajon de madera de pino para la Estacion Mendoza.	1	1		
Costo en el Rosario de un metro lineal			1	
de canaleta de zinc. N. 14	1 00		!	
Tablero de pino de una pulgada de espe- sor por metro lineal de canaleta m'			1	
0.013 & \$f. 34	0 44			
	1 44	-		1

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS		TRASPORTES	DR MYNO	IMPORTE
	7	7		?
Transporte hasta el pié de la obra com- prendido carga y descarga	1 44	0 12	0 20 0 02	
Sumas	1 44	0 12	0 22	1 78
Aumento de 1/10 para beneficio		-		0 18
madera de pino para la Estacion Men- doza	_	-		1 96
72—Costo de un metro lineal de ca- naleta abierta del diámetro de 0.15 y cilindrica del diámetro de 0.10 colocada y pintada.				
Costo en el Rosario de un metro lineal de canaleta comprendidos los fierros de sosten	0 55			
carga Colocacion pintura y direccion Aumento de 1/10 sobre obra de mano	_ 	0 10	0 15 0 02	
Sumas	0 55	0 10	0 17	0 82
Aumento de '/10 para beneficio	 	_	_	0 08
73—Costo de un metro de caños de zinc de O ^m 12 de diámetro para el desagüe de los techos.				
Precio en el Rosario	0 90			
á \$f. 13.12 la ton.—peso por m. l. 2 kgs. Colocacion, pintura y direccion	-	0 03	0 10 0 01	
Sumas	0 90	0 03	0 11	1 04
Aumento de ¹ /10 para beneficio	_	. —	-	0 10
chos		_	<u> </u>	1 14

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OBRA DE MANO	IMPORTE
	F	F	F	F
74-Costo de un porton para el ta ller de reparaciones de la Estacion Mendoza (3.50×4.70).				
Madera de algarrobo para marcos, m ⁸ 0.257 á \$f. 20.00 el m ⁸ en Villa Maria	5 14			
Madera de pino para tablon mº 0.812 á \$f. 37.00 el mº en Villa Maria	30 04			
tonelada. Toneladas 0.725	_	4 71		
0.725 Herrajes Mano de obra para construir y armar: 4	5 00	_	0 73	
jornales de un carpintero á \$f. 2.50 por dia y de un peon á \$f. 0.90 por dia		_	13 60	
Pintura m ³ 32.90 á \$f. 0.60 el m ³ Aumento de ½0 sobre mano de obra	19 74		1 43	
Sumas	59 92	4 71	15 76	80 39
Aumento de 1/10 para beneficio	_		-	8 04
75—Costo de una puerta corrediza de dos hojas Galpon de carga (2.50×3.00).	_		_	88 43
Madera de pino de tea para los portones corredizos m ³ 0.525 á \$f. 34 00 en el				
Rosario	17 85			
ton. Tons. 0.300	_	5 10		1
Mano de obra para construir y armar: 4	3 00	_	0 30	
jornales de carpirtero á \$f. 2.50 por dia y de 1 peon á \$f. 0.90 por dia Pintura m² 15.00 á \$f. 0.60	9 00	_	13 60	
Aumento de 1/10 sobre obra de mano			1 39	
Sumas	29 85	5 10	15 29	50 24
Aumento de 1/10 para beneficio	_	_	_	5 0
Costo de una puerta corrediza de 2 hojas.		_	-	55 20
76—Costo de una Puerta corrediza para los galpones de las estacio- nes intermedias (2.50×3.40).				
Madera de pino m ³ 0 530 á \$f. 34.00 el m ³ en el Rosario	18 02			
	18 02	1]	1

ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	obra de mano	IMPORTE
	<u> </u>			<u></u>
Transporte al pié de la obra á \$f. 17 00 la tonelada.—Toneladas 0 302 Carga y descarga á \$f. 1.00 la tonelada.	18 02	5 13		<u> </u>
Toneladas 0.302	26 75 3 33	_	0 30	
Mano de obra para construir y armar: 4 jornales de un carpintero á \$f. 2.50 por dia y de un peon á \$f. 0.90 por dia	_	_	13 69	
Pintura m ² 17.00 á \$f. 0.60 el m ²	10 20	_	1 39	i
Sumas	58 30	5 13	15 29	78 72
Aumento de 1/10 para beneficio	_	_	_	7 87
Costo de una puerta corrediza para los galpones, etc	 	-	<u> </u>	86 59
77—Costo de una puerta tablera de pino (1.20×2.50) colocada.				
Madera de algarrobo para marcos, m ³ 0 093 á \$f. 20,00 el m ³ en Villa Maria Madera del tablero m ³ 0.120 á \$f. 37.00 en id Transporte al pié de la obra á \$f. 6.50	1 86 4 44			
la tonelada.—Toneladas 0.150	<u> </u>	0 98		
Tonelada 0.150 Herrajes Obra de mano para construir y armar:	5 00	_	0 15	
3 jornales de un carpintero á \$f. 2.50 por dia y un peon á \$f. 0.90 por dia		· -	10 20	-
Pintura: 6 m ³ á \$f. 0.60 el m ³			1 04	
Sumas	14 90	0 98	11 39	27 27
Aumento de 1/10 para heneficio	_	_	-	2 73
(1.20×2.50) colocada	-	_	_	30 00
Fierro: kilógramos 167,875 á \$f. 0.192 el kilg, en Mendoza	32 23			
Vidrios: metros cuadrados 7.00 á \$f. 2 00 el m²	14 00	_	3 00 0 30	
Sumas	46 23	_	3 30	49 53
Aumento de 1/10 para beneficio	_	_	_	4 95
Costo de una ventana de fierro (2 00×3.50) taller de Mendoza	Ç.	_	_	54 48

				·
ELEMENTOS DEL ANÁLISIS	MATERIALES	TRASPORTES	OBBA DE MANO	IMPORTE
79—Costo de una ventana (1.20×2.10) de pino—colocada.				
Madera de algarrobo para marco, m³ 0.07 á \$f. 20.00 el m³ en Villa Maria Madera de pino para tablones y postigos, comprendiendo el desperdício m³ 0.065 á \$f. 37.00 el m³ en Villa Maria Transporte al pié de la obra á \$f. 6.50 por tonelada. Toneladas 0.100 Carga y descarga á \$f. 1.00 por tonelada Toneladas 0.100 Herrages	2 41 	0 65	0 10	
cion; 2 jornales de carpintero á sf. 250 por dia y un peon á sf. 0.90 por dia Pintura m³ 5.04 á sf. 0.60 el m² Aumento de 1/10 sobre obra de mano			6 80	
Sumas	12 73	0 65	7 59	20 97
Aumento de 1/10 para beneficio			_	2 10 23 07
80—Costo de una báscula de pesar wagones, completa—colocada en Mendoza.				
Costo en el Rosario de la báscula del peso de 5.357,00 kilógramos Flete del Rosario á Mendoza á \$f. 17.02 la tonel. Tons. 5.357 Carga y descarga á \$f. 1.00 la tonelada. Toneladas 5.357 Albañileria ordinaria m² 28.00 á \$f. 7.20 el m³ Revoque hidráulico interior m² 52.00 á \$f. 0.99 el m²	1557 30 ————————————————————————————————————	91 18 — — —	5 36 80 36 8 57	
Sumas	1870 38	91 18	94 29	2055 85
Aumento de ¹ /10 para beneficio Costo de una báscula de pesar wagones completa, etc				205 59

CUADRO DEMOSTRATIVO

DEL

DESARROLLO DE LAS CURVAS Y LONGITUD DE LAS RECTAS

DE SAN LUIS A VILLA DE LA PAZ

NÚMERO	ANGU DE L	AS	RADIO	TANORAL		DISARRO DE LA CURVA	8	LONGITI DE LAS RECTA	5	OBSERVACIONES
1	131° 3	9' (600	269	28	506	2 3	206	41	próx. Estacion San Luis.
2			1	348		671	52	709	04	
3	139° 5			364				2487	85	
4	135°		i	372				2878	88	
5	136° 3		1000	398		758		2607	94	
	151° 2		1000	255				2720	22	
6	161° 1		1200	197				9956	47	
7	159° 4		1000	179				14092	18	
8	170° 2		1	166		331		4597	84	
9			1					5902	79	
10	1560 1		1	209		}		2299	60	
11	1570		1	203		401		1630	34	
12	133° 5		1	340		643		1625	01	Alas Dansas
13	1560 5		1	203		402		1884	94	Alto Pencoso.
14	1370		1	393		750		4208	50	
15				259		508		973	07	
16				256		496		688	79	
17			ì	226		437		433	79	
18		0′ 30	700	261	66	500	81	2729	60	Pampa de la Cabra.
19		3′ 30		178	72	354	83	7724	80	
20	168° 5	9' (2000	192	87	384	56			Márg, izq. del Rio Desaguadero.
21	165°		1200	157	98	314	16	28056	97	
22	168°	7' (2000	208	14	414	80		ı	
23	150°	0, 0	1000	267	95	523	59	4487	21	próx, á la Est, Villa de la Paz,

DE VILLA DE LA PAZ A MENDOZA

24 170° 18′ 30 25 171° 15′ 30 26 173° 23′ 0 27 169° 20′ 0 28 171° 30′ 0 29 147° 20′ 30 30 142° 40′ 0 31 177° 2′ 0 32 177° 5′ 30 33 159° 58′ 30	2000	169 56 152 87 173 42		210 30	
34 160° 36′ 0	3000 1000 1000 5000 15000	280 06 222 94 992 97 337 83 129 48 127 65 264 83 256 40	358 50 445 06 570 00 651 59 258 89 255 25 524 26	3541 21 4350 12 16549 31 142 27 26483 43 9822 04 17585 23 391 91	Próx. á la Estacion Santa Rosa Ciénaga del Moyano Id. id. id.
35 171° 34′ 30 36 160° 2′ 15 37 121° 46′ 15	1	147 31 351 98		21314 37 5432 16	Márgen izquier, del Rio Mendoza

CUADRO DEMOSTRATIVO

DE LA

POSICION, ESTENSION Y NÚM. DE LAS RASANTES DE LA VIA

DE SAN LUIS A VILLA DE LA PAZ

	POSICION ER			PENDIENTE	S Y RAMPAS	
NŮMBRO	RASAI	1	LONGITED	EN HILINET ROS	POR	OBSERVACIONES
NON	PRINCIPIO	TERMINO	METROS	POR METRO	AXIDAD	
- 1	1			1		! !
1	0 —	22 —	2200 —	11 100	1_	Pendiente
- 1					90 1	Idem
2	22 —	46 —	2400 —	12 000	83 1	
3	46 —	139 —	9300 —	11 000	91	1dem
4	139 —	151 —	1200 —	9 500	105	Idem
5	151 —	181 —	3000 —	10 300	97	Idem
6	181 —	188 —	700 —	8 000	125	Idem
7	188 —	217 —	2900 —	9 640	104	ldem
8	217 —	250 —	3300 —	8 030	1 125	Idem
9	250 —	268 —	1800 —	8 000	125	Idem
30	268 —	282 —	1400 —	5 400	185	Idem
11	282 —	307	2500	0 000	1_00	Horizontal
12	307 —	321 —	1400 —	3 900	<u>1</u>	Rampa
13	321 —	330 —	900 —	6 000	167	Idem
14	330 —	346 —	1600 —	3 800	1 263	Idem
15	346 —	372 —	2600 —	7 400	135	Idem
16	372 —	400	2800 —	3 400	1 294	Idem
17	400 —	412 —	1200 —	9 000	111	Idem
18	412 —	460 —	4800 —	11 000	- <u>1</u>	Idem
19	460 —	469 —	900	5 700	175	Idem
20	469 —	474 50	550 —	0 000	1 00	Horizontal
21	474 50	500 —	255 0 —	11 000	1 91	Rampa
22	500 —	519 —	1900 —	8 100	- <u>1</u>	Idem
23	519 —	5 4 2 —	2300 —	10 300	1 - 1 - 97	Idem
24	542 —	564 —	22 00 —	6 500	154	Idem
25	564 —	587 —	2300 —	9 900	101	Idem
26	587 —	594 —	700 —	0 000	1 00	Horizontal

	POSICION HE			PENDIENTES	Y RAMPAS	
ž I	DE I		LONGITUD	EN		ADGED W. GLAVEA
NUMERO	PRINCIPIO	TERMINO	METROS	MILIMETROS POR		OBSERVACIONES
<u> </u> 				NETRO	ONIDAD	
27	594 —	631 —	3700	9 900	101	Pendiente
28	631 —	ც35 50	450 —	0 000		Horizontal
29	635 50	650	1400 .—	10 138	99	Pendiente
30	650 —	677 —	2700 —	10 300	97	Idem
31	677 —	704 —	2700 —	10 000	100	Idem
32	704 —	711 —	70u —	6 500	154	ldem
33	711 —	750 —	3900 —	9 200	109	Idem
34	750 —	763 —	1300 —	6 200	161	Idem
35	763 —	782 —	1900 —	8 568	117	ldem
36	782 —	819 —	3700 —	8 300	-120	Idem
37	819 —	830 —	1100 —	0 000		Horizontal
38	830 —	867 —	3700 —	0 500	2000	Rampa
39	867 —	936 —	6900	1 139	878	Idem
40	936 —	942 —	600 —	0 000		Horizontal
41	942 —	979 —	3700 —	1 300	769	Rampa
42	979 —	1000 —	2100 —	2 100	<u>1</u> -	Idem
43	1000 —	1033 —	3300 —	0 300	3333	Idem
44	1033 —	1104 —	7100 —	1 555	643	Idem
45	1104 —	1145 —	4100 —	0 976	1025	Idem
46	1145 —	1198 —	5300 —	1 886	530	Idem
47	1198 —	1208 —	1000 —	0 000	-1-	Horizontal
48	1208 —	1221 0380	1303 80	1 143	875	Rampa
49	1 2 21 0380	1230 0380	900 —	3 400	294	ldem
50	12 3 0 0380	1237 7460	770 80	2 154	464	Idem

DE VILLA DE LA PAZ A MENDOZA

<u></u>	POSICION RECTONETRICA DE LAS			PENDIENTES	Y RAMPAS	
NUMERO	DE I RASAI		LONGITED	BN		OBSERVACIONES
NO N	PRINCIPIO	TERMINO	METROS	MILIMETROS POB	POR	000001201011
	PRINCIPIO	TERRINO		METROS	UNIDAD	
51	0 -	10 —	1000 —	0 000	-	Horizontal
52	10 —	33	2300 —	1 913	523	Rampa
53	33 —	70 —	3700 —	0 703	1422	Idem
54	70 —	156 —	8600 —	2 050	488	Idem
55	156 —	198 —	4200 —	1 050	952	Idem
56	198 —	219 —	3100 —	2 300	435	Idem
57	219 —	250 —	3100	1 300	769	Idem
58	250 —	342 —	9200	2 000	<u>1</u> 500	Idem
59	342 —	357 —	1500 —	3 600	278	Idem
60	357 —	363 —	600 —	0 000	-1	Horizontal
61	363 —	401 —	3800 —	1 200	833	Rampa
62	401 —	430 —	2900 —	2 500	400	ldem
63	430 —	451 —	2100 —	1 100	909	Idem
64	451 —	484 —	3300 —	2 000	500	Idem
65	484 —	500 —	1600 —	0 900	1111	ldem
66	500 —	509 —	900 —	3 000	333	ldem
67	509 —	5 6 8 —	5900 —	2 000	<u>1</u>	Idem
68	568 —	59 8 -	3000 —	1 400	714	Idem
69	598 —	604	600 —	0 000	- <u>i</u>	Horizontal
70	604 —	640 —	3600 —	1 750	571	Rampa
71	640 —	670 —	3000 —	2 000	1 500	Idem •
72	670 —	712 —	4200 —	1 300	769	Idem
73	712 —	750 —	3800	1 850	<u>1</u> 541	Idem
74	750 —	790 —	4000 —	1 375	727	Idem
75	790 —	796 —	600 —	0 000	1	Horizontal
76	796 —	815 —	1900 —	1 500	667	Rampa
77	815 —	839 —	24 00 —	1 650	606	Idem
78	839 —	859 —	2000 —	1 370	730	ldem
79	859 —	865 —	600 —	0 000	1	Horizontal
80	865 —	891 —	2600 —	1 450	- 1 - 690 -	Rampa

0	POSICION HE	,		PENDIENTES	S Y RAMPAS	
NUMERO	RASA		FOXELLED	EN		OBSERVACIONES
SON	PRINCIPIO	TERMINO	METROS	NILINETROS POR	POR	
		I		NETRO	DADIND	<u> </u>
81	891 —	911 —	2000 —	1 105	905	Rampa
82	911 —	916 —	500 —	0 000		Horizontal
83	916 —	938 —	2200 —	1 900	526	Rampa
84	938 —	945 —	7 0 0 —	0 000		Horizontal
85	945 —	963 —	1800 —	0 900	1111	Pendiente
86	963 —	981 —	1800 —	0 000	-1-	Horizontal
87	981 —	995 —	1400 —	0 750	1333	Rampa
88	9 9 5 —	1000 —	500 —	0 000		Horizontal
89	1000 —	1007 —	700 —	1 300	769	Pendiente `
90	1007 —	1016 —	900 —	0 000		Horizontal
91	1016 —	1025 50	950 —	2 000	500	Pendiente
92	1025 50	1030 —	450 —	0 000		Horizontal
93	1030 —	1039 50	950 —	4 200	238	Rampa
94	1039 50	1057 —	1750 —	1 600	625	Idem
95	1057 —	1071 —	1400 —	2 500	400	1dem
96	1071 —	1106	3500 —	5 000	200	Idem
97	1106 —	1128 —	2200 —	4 700	213	Idem
98	1128 —	1147 —	1900 —	8 000	125	Idem
39	1147 —	1181 —	3 4 00 —	5 600	179	ldem
100	1181 —	1207 —	2600 —	8 800	1114	Idem
101	1207 —	1225 —	1800 —	7 150	140	Idem
102	1225	1245 —	20 00 —	9 400	106	Idem
103	1245 —	1250 —	50 0 —	0 000	- 1 - 00 1	Horizontal
104	1250 —	1260 —	1000 —	10 000	100	Rampa
105	1260 —	1267 —	700 —	5 4285	184	Idem
106	1267 —	1274 —	700 —	1 4285	100	Idem
107	1274 —	1303	2900 —	υ 00 0		Horizontal
108	1303 —	1315 50	1250 —	2 840	352	Pendiente
109	1315 50	1331	1550 —	3 840	260	Idem
110	1331 —	1358 4892	2748 92	10 000	100	Idem
111	1358 4892	1363 4892	500 —	8 020	125	Idem
112	1363 4892	1368 4892	500 —	1 220	813	Idem

CUADRO DEMOSTRATIVO

DE LAS

OBRAS DE ARTE DE LA LÍNEA

DE SAN LUIS A VILLA DE LA PAZ

DESIGNACION DE LA OBRA DESIGNACION DE LA OBRA	
1	Bald e)))

NUMERO DR ÓRDEN	ļ	CION IETRICA	LUZ	DESI	GNACION DE LA OBRA
47	346	96 00	5 00	Puentecito	tramo de fierro
48	349	53 00		ld	id
49	351	68 00	1 50	Alcantarilla	tramo de madera
50	366	22 00	3 00	bl	tramo de fierro
51	372	52 00	2 00	· Id	tramo de madera
52	376	70 00	5 00	Puentecito	tramo de fierro
53	385	97 00	5 00	Id	id
54	392	00 00	1 00		tramo de madera
55	415	44 00		Ĩď	iď
56	459	58 00	1 00	ld ld	id
57	473	87 00	100 00	Viaducto	tramo de fierro
58	483	50 00	1 50	Alcantarilla	tramo de madera
59 60	493 504	38 00		Canaleta Alcantarilla	de bóveda
61	512	50 00 37 00			id
62	544	09 00			IU
63	551	32 80	0 80		
64	556	92 00	1 00	Alcantarilla	de bóveda
65	565	49 00	2 00	Id	id
66	588	38 00	1 00	Id	tramo de madera
67	595	90 00	1 00	ld	id
68	606	23 00	0 80	Canaleta	
69	627	02 00	2 00	Alcantarilla	
70 71	643	36 00		Id	id
71 72	656 670	47 00 56 00	1 00 1 00	Id Id	id tramo de madera
73	674	67 00			tramo de madera
74	682	89 00			
75	688	87 00		Alcantarilla	de bóveda
76	708	65 00	1 00	Id	tramo de madera
77				Puente	tramo de fierro
78	791	11 00 98 00 14 00 60 00	10 22	\mathbf{Id}_{-}	id
79	801	14 00	21 45	Id	id
80	823	60 00	60 00	Id	id [Rio Desaguadero] tramo de madera
81	1057	15 00 85 00	1 00	Alcantarilla	
82	1102	85 00	1 00	Įd	įdį
83 84	1219	47 80 93 80		Id Id	id id
O.	1200				Z Á MENDOZA
0.5	,				
85	0	66 00		Alcantarilla	tramo de madera
86	0	83 50	0 50	Ĭď	id ,
87 88	23 28	73 85	3 00	Įď	sifon á bóveda
89	34	63 60 69 70	0 80 0 80	ld Id	sifon circular
90	320	98 00	3 00	ld	tramo de madera tramo de fierro
91	338	97 00	3 00	Ĭď	id
92	510	10 00	3 00	Ĩď	de bóveda
93	569	48 00	1 00	Ĩď	tramo de madera
94	474	90 50		Ĩď	id
95	575	02 00	0 80	ld	iď
96	576	73 50	3 00	Id	de bóveda

NUMERO DE ÓRDEN	_	CION IETRICA	ŁUZ	DES	IGNACION DE LA OBRA
97 98 99 100 101 102 103 104 105 106 107 108 109 110 111 112 113 114 115 116 117 118 119 120 121 122 123 124 125 126 127 128 129 130 131 131 132 133 134 135 136 137 138 139 130 131 131 131 131 131 131 131	576 580 582 586 586 589 592 593 594 595 596 597 803 810 811 813 814 815 821 821 821 821 821 831 834 834 835 838 838 838 838 838 838 838 838 838	80 50 60 00 12 00 16 00 01 00 13 (0) 71 50 77 9 00 18 75 27 00 23 00 23 00 23 00 23 00 25 50 83 50 93 00 25 50 93 00 17 00 28 50 17 00 29 50 48 50 12 00 24 00 25 50 98 00 12 00 26 50 17 00 27 00 28 00 29 50 29 50 29 50 20 00 20	1 00	Alcantarila Id Id Id Id Id Id Id Id Id Id Id Id Id	tramo de madera id de bóveda id id id tramo de madera id id de bóveda tramo de madera de bóveda tramo de madera de bóveda id id id id id id id id id id id id id
140 141 143 143 144 145 146 147 148	840 843 843 843 844 846 846 847 847 851	95 00 51 00 55 00 75 60 37 50 23 00 29 50 32 75 47 00 27 00	0 80 0 80 0 80 0 80 0 80 0 80	Id Id Id Id Id Id	de bóveda tramo de madera de bóveda id id id id id id id id id id tramo de madera

NUMERO BE ÓRDEN		CION IETRICA	Luz	DESI	GNACION DE LA OBRA
150	851	30 50	0 80	Algantarilla	tramo de madera
150	851	43 00	0 80	Id	de bóveda
152	851	45 50	0 80	Ĭď	id
153	853	07 50	0 80	Id	tramo de madera
154	854	51 50	0 80	Íq	de bóyeda
155	857	74 80	0 80	Ĭď	id
156	857	78 00	0 80	Id Id	id
157 158	866 866	66 00 70 00	0 80 0 80	Id Id	tramo de madera id
159	866	81 80	0 80	id	id id
160	866	85 00	0 80	Ĭď	id
161	869	26 00	0 80	Id	id
162	869	31 75	0 80	Id	id
163	871	32 75	0 80	Įd	įd
164	874	76 00	0 80	ld 7d	id
165 166	875 875	57 00 76 00	0 80 0 80	Id d	id de bóveda
167	877	86 40	1 00	ld	tramo de madera
168	877	93 50	i 00	ld	id
169	·878	63 00	1 00	Ĭď	de bóveda
170	881	67 20	0 80	Íď	id
171	881	85 00	0 80	ļď	id
172 173	882 886	05 00 75 00	1 00	ld id	tramo de madera
173	892	31 50	1 00 1 00	Id Id	id id
175	903	50 00	10 22	Puente	tramo de fierro
176	917	75 50	0 80	Alcantarilla	tramo de madera
177	919	75 00	1 00	Id	id
178	921	08 0ύ	1 00	ļģ	id
179	922	05 00	1 00	Įd	id
180 181	922	22 50	1 00	Id Id	id de la companya
182	926 928	98 00 78 00	0 80 0 80	ld	de bóveda
183	928	92 00	1 00	ìď	id id
184	929	78 70	0 80	Ĭď	id
185	931	03 50	1 50	Id	id
186	931	71 50	3 00	ĺď	tramo de fierro
187	931	98 00	0 80	ļd	tramo de madera
188 189	933 935	91 50 37 50	0 80	ld Id	id
190	937	58 00	1 00 0 80	ld	de bóveda tramo de madera
191	937	69 00	3 00	Ĩď	tramo de fierro
192	937	84 50	0 80	Id	tramo de madera
193	942	97 50	0.80	<u>I</u> d	de bóveda
194	943	96 00	4 00	İq	tramo de fierro
195	949	38 50	0 80	Id Id	de bóveda
196 197	951 951	52 00 68 00	1 50 0 80	ld ld	tramo de madera
198	958	50 00	1 00	Id	id de bóveda
199	958	73 50	1 00	ld	tramo de madera
200	964	35 50	2 00	ld	id
201	966	62 00	2 00	Ĭď ·	de bóveda
202	983	53 50	1 50	ld	tramo de madera

NUMÉRO DE ÓRDEN		ICION HETRICA	LUZ	DES	SIGNACION DE LA OBRA
203 204	983 984	70 50 15 70	0 80 0 80	Alcantarilla Id	tramo de madera id
205	984	52 90	0 80	ld	id
206	985	32 50	0.80	ld	id
207	985	61 50	0 80	Įd	id
208	985	64 50	0 80	Ĭď	de bóyeda
209	988	24 50	0 80	ld	id
210	989	75 50 78 50	0.80	Id Id	id id
211 212	989 991	55 00	0 80 1 50	Id Id	id id
213	994		1 50	Ĭď	tramo de madera
214	994		4 00	Ĩď	tramo de fierro
215	996		0 80	Ĩď	tramo de madera
216	997	15 00	0 80	ld	id
217	998	74 00	0 80	Id	id
218	1004	89 25	1 50	Įd	de bóveda
219	1013		2 50	Ĭď	tramo de fierro
220	1014	37 00	1 50	Įd	, de bóveda
221	1024	00 00	1 50 100 698	ld Puente	sifon de bóveda
222	1027	93 10	1 50	A loor to villa	tramo de fierro [Rio Mendoza] tramo de madera
223 224	1039 1039	97 20		Id	id
225	1041	69 50	1 00	Īď	id
226	1046		0 80	Ĩď	id
227	1054			Īd	id
228	1096	40 UO	3 00	Id	de bóveda
229	1105	00 00	1 50	Id	tramo de madera
230	1118	12 00	2 00	ļḍ	id
231	1126		1 50	ļd	id
232	1134		1 00	Id Id	id
233	1134 1137			Id	de bóveda tramo de madera
234 235	1141	88 00 16 50	0 80	id	id
236	1141			Ĩď	id
237	1146		0 80	Ĭď	id
238	1146	31 40	0 80	lď	de bóveda
239	1151	63 50	1 00	Īď	tramo de madera
210	1151	68 20	0 80	. <u>I</u> d	de bóyeda
241	1151		1 00	Įd	į d
242	1159	12 00	0 80	ļď	tramo de madera
243	1176		1 00	Id Id	id trama da Garra
244 245	1185 1188	64 10 77 50	2 50 0 80	îd	tramo de fierro tramo de madera
246	1190	54 00	0 80	Ĩď	id
247	1191	53 60	0 80	Ĩď	de bóveda
248	1192	55 00	0 80	Ĭď	tramo de madera
249	1192	58 00	0 80	Id	de bóveda
250	1194	33 70	0.80	<u>I</u> d	id
251	1194	47 70	0 80	Ĩď	id
252	1197	68 00	0 80	ld	tramo de madera
253	1197	72 00	0 80	Id	id
254	1199	14 80	0 80	Id	id :a
2 55	1200	12 70	0 80	ld	id

NUMERO DE ÓRDEN	!	CION IETRICA	LUZ	DESIGNACION DE LA OBRA
256	1202	69 00	0 80	Alcantarilla tramo de madera
257	1202	75 00	1 00	Id id
258	1206	30 40	0 80	l Id id
259	1209	53 00	0 80	Id id
260	1209	65 80	0 80	ld id
261	1212	33 60	0 80	<u>Id</u> id
262	1212	40 80	0 80	
263 264	1214	35 00	0 80	Id id
265	1216 1216	78 00 83 80	0 80 0 80	Id id · Id de bóveda
266	1218	85 80	0 80	Id de boveda Id id
267	1219	50 50	0 80	ld id
268	12 9	67 80	0 80	Id id ·
269	1221	59 80	0 80	ld id
270	1222	70 80	0 80	Id id
271	1225	60 00	1 00	Id id
272 273	1229	49 00	1 00	Id tramo de madera
274	1236 1237	67 00 62 40	0 80 4 00	ld id Id tramo de fierro
275	1237	81 40	1 00	
276	1239	48 00	0 80	
277	1239	87 00	0 80	l ld id
278	1241	39 20	1 00	Id id
279	1244	83 80	0 80	id id
280	1250	73 00	1 00	Id sifon de bóveda
281 282	1254 1260	33 50 37 20	0 80 2 50	Id id Id tramo de fierro
283	1262	38 90	0 80	Id tramo de fierro Id tramo de madera
284	1262	42 9ú	0 80	Id id
285	1265	98 00	1 00	Id id
286	1267	77 30	1 00	
287	1271	09 Ou	0 80	ld id
288	1273	01 25	0 80	
289 290	1274 1278	24 35 47 25	0 80 0 80	Id de bóveda Id id
291	1279	27 00	0 80	ld id ld id
292	1279	50 25	2 00	
293	1284	00 00	0 80	l ld id
294	1284	05 00	0 80	Id id
295	1288	43 95	0 80	l Id id
296	1292	49 15	0 80	ld tramo de madera
297 298	1293 1298	77 20 13 20	0 80	Id id
299	1300	02 90	0 80 3 00	Id id Id tramo de fierro
300	1300	11 80	0 80	ld tramo de fierro Id tramo de madera
301	1302	82 00	0 80	Id id id
302	1303	11 65	0 80	Ĩd id
3 03	1305	16 80	0 80	Id id
304	1308	88 50	10 00	ld tramo de fierro
305	1310	11 70	0 80	Id de bóveda
3 06 3 07	1310 1312	36 20 46 65	0 80 0 80	ld id Id tramo de madera
308	1312	55 50		

-				
NUMERO DE ÓRDEN	POSICION		LUZ	DESIGNACION DE LA OBRA
309	1313	29 80	1 00	Alcantarilla tramo de madera
310	1313	88 00	30 00	Puente tramo de fierro [Arroyo Zanjon]
311	1315	13 50	2 00	Alcantarilla de bóveda
312	1318	60 OO	3 00	Id id
313	1321	09 55	0 80	Id id
314	1321	26 50	10 00	Paso inferior tramo de fierro
315	1322	82 30	6 00	Id id
316	1322	90 60	U 80	Alcantarilla de bóveda
317	1323	1 80 ارز	0 80	Id id
318	1324	35 70	0 80	Įd id
319	1325	65 00	0 80	ld id
320	1326	25 20	ი 80	Į Įd id
321	1327	93 60	0 80	Į Įd id
322	1328	31 90	0 80	Id id
323	1330	56 50	0 60	ld sifon circular
324	1331	60 80 37 80	2 00 0 60	Id tramo de madera
325 326	1333 1335	54 75	1 00	ld sifon circular
		62 50	0 60	ld sifon á bóveda ld sifon circular
$\begin{array}{c} 327 \\ 328 \end{array}$	1336 1337	56 00	0 60	
329	1338	73 50	0 60	Id id Id id
330	1339	02 50	υ 60	Id id
331	1339	63 50	0 60	Id id
332	1340	96 65	0 60	Id id
333	1341	97 00	6 00	Paso inferior tramo de fierro
334	1344	63 00	0 60	Alcartarilla sifon circular
335	1345	37 90	0 60	Id id
536	1345	47 65	0 60	Id id
337	1348	06 82	0 80	Id sifon de bóveda
338	1348	78 42	1 50	Id id
339	1349	69 72	0 80	Īd id
340	1352	82 02	0 80	ld id
341	1361	35 32	0 80	Id de bóveda
342	1361	42 92	0 80	Id id
343	1361	95 17	0 80	Id id
344	1362	13 92	0 80	Id id
345	1368	78 42	0 80	Id id) Ramidas as al sissa
346	1368	87 92	6 00	Paso inferior id Reunidos en el mismo
347	1368	98 62	0 60	Alcantarilla id proyecto

NOTA—Estas obras de arte desde el núm. 92, inclusive, hasta el fin, han sido proyectadas segun tipos, escepto los núms. 175, 222 (Puente Rio Mendoza), 304, 310, 414, 315, 333, 345, 346 y 347.

PROSPECTO DE TIPOS DE LAS ALCANTARILLAS

Las obras de arte del cuadro precedente, hasta el núm. 91 inclusive, como tambien los núms. 175, 222, 304, 310, 314, 315, 333, 345, 346 y 347, tienen todos proyecto especial correspondiente. Todas las demas, fueron clasificadas y proyectadas segun los tipos siguientes:

	TIPO	LUZ	ALTURA M E D I A DEL TERRAPLEN	CANTIDAD
Alcantarillas con tramo de madera.	A. B. C. D.	0 80 1 00 1 50 2 00	1 52 1 68 1 66 2 04	88 27 7 4
TotalNº		_	_	126
Alcantarillas con tramo de fierro Total Nº	E. F. G.	2 50 3 00 4 00	2 15 2 12 3 16	3 3 3
Alcantarillas de bóveda	H. I. J. K. L.	0 80 1 00 1 50 2 00 3 00	2 38 2 47 3 14 2 83 3 43	72 10 3 3 4
Total Nº	_	_	_	92
Sifones de bóveda	M. N. O. P.	0 80 1 00 1 50 0 60	2 78 3 16 3 50 1 80	4 2 2 2 11
		l		

CUADRO

DE LOS

Edificios de Estaciones, Casas de camineros y accesorios de San Luis a Mendoza

de orden	POSICION Hectonetrica	EDIFICIOS Y ACCESORIOS
		San Luis á Villa de la Paz
1	144 00	Casa de Camineros
2	284 50	Estacion Balde
8	•	Depósito de agua con estanque, pozo y bomba
4	• •	Letrina
5	• -	Semafor
7	••	Pozo Galpon de cargu
8	••	Casa de Camineros
9	467 00	Casa de Camineros
10	633 00	Estacion Pencoso
11	••	Depósito de agua con estanque, pozo y bomba
12	• •	Letrina
13	. ••	Semafor
14 15	••	Pozo
16	• •	Galpon de carga Casa de Camineros
17	795 00	Casa de Camineros
18	939 00	Estacion Desaguadero
19	••	Depósito de agua con estanque, pozo y bomba
20	• •	Letrina
21	••	Semafor
22	• •	Pozo
23 24	• •	Galpon de carga
25	1096 00	Casa de Camineros Casa de Camineros
26	1203 00	Estacion Villa de La Paz
27		Depósito de agua con estanque, pozo y bomba
78		Letrina
29	••	Semafor
30	• •	Pozo
31 32	••	Galpon de carga
33	••	Casa de Camineros Mesa giratoria
	•	
		Villa de la Paz á Mendoza
34	182 00	Casa de Camineros
35	360 00	Estacion La Dormida
36	• •	Depósito de agua con estanque, pozo y bomba
37 38	••	Letrina
39	••	Semafor Pozo
40	••	Galpon de carga
41	• •	Casa de Camineros
42	472 00	Casa de Camineros

HUMERO de ORDEN	POSICION Hictoritaica	EDIFICIOS Y ACCESORIOS
43	601 00	Estacion Santa Rosa
44		Depósito de agua con estanque, pozo y bomba
45	• •	Letrina Letrina
46	• •	Semafor
47	••	Pozo
48	••	Galpon de carga
49	-:-	Casa de Camineros
50	733 00	Casa de camineros
51	793 00	Metacion Alto Verde
52	••	Depósito de agua con estanque, pozo y bomba Letrina
53 54	••	Semafor
55	••	Pozo
56		Galpon de carga
57	• •	Casa de Camineros
58	913 50	Estacion San Martin
59	• •	Depósito de agua con estanque, pozo y bomba
60	• •	Letrina
61	• •	Semafor
62	••	Pozo
63	• •	Galpon de carga Casa de Camineros
64 65	1010 00	Estacion de Palmira
66		Depósito de agua con estanque, pozo y bomba
67	• •	Letrina
68		Semafor
69	• •	Pozo
70		Galpon de carga
71	• •	Casa de Camineros
72	1133 00	Casa de Camineros
73	1247 50	Estacion Maipú
74 75	••	Depósito de agua con estanque, pozo y bomba Letrina
76	•	Semafor
77	• •	Pozo
78	• •	Galpon de carga
79	••	Casa de Camineros
80	1365 50	Estacion Mendoza
81	••	Depósito de agua con estanque, pozo y bomba
82	••	Letrina
83	:	Semafor
84	• •	Pozo
85 86	••	Galpon de carga Casa de Camineros
87	••	Casa de empleados
88		Depósito de locomotoras y coches y talleres de reps
89	••	Mesa giratoria

CUADRO DE LOS CAMBIOS Y VIAS AUXILIARES

		nenero	VIAS AUXILIARES	
	POSICION	de cambios	Número	Longitud
Estacion	Balde	2	1	374 00
•	Pencoso	2	1	374 00
>	Desaguadero	2	1	374 00
•	Villa de Paz	9	4	1244 00
•	La Dormida	2	1	374 00
•	Santa Rosa	2	1	374 00
>	Alto Verde	2	1	374 00
•	San Martin	2	ı	374 00
•	Palmira	2	1	374 00
>	Maipú	2	1	374 00
>	Mcndoza	17	5	2403 00
	Total	44	18	7013 0

PRESUPUESTO GENERAL DE LAS OBRAS

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
I — Adquisicion de terrenos é indem- nizaciones				
Terrenos para la via general y estaciones. Indemnizaciones para cercos, cosechas, ca-		••	••	80000 00
sas, etc Total			••	20000 00 100000 00
II—Limpieza de la vía			_	100000 00
Cortar montes, sacar árboles, preparar el terreno por el ancho de 30 ^m 00			••	11200 00
Total	-	_		11200 00
III — Movimientos de tierra				
Escavacion y formacion de terraplenes hasta el asiento de las traviesas para la vía general y estaciones. 1º Categoría — Tierra de fácil escavacion (comprendiendo el balasto)	m³	2448814 04 441787 18 99771 63 57218 06	0 164 0 294 0 600 1 000	401605 50 129885 43 59862 98 57218 06
Total	-	_	-	648571 97
IV — Obras de arte				
DE SAN LUIS Á VILLA DE LA PAZ				
Alcant. de bóveda—Luz 2.56—Hect. 1.20 Id de id id 0.80— id 3.83 Id de id id 0.80— id 4.51 Id de id id 2.50— id 5.82 Id de id id 1.50— id 6.67 Id de id id 0.80— id 7.78 Id de id id 1.00— id 9.47 Id de id id 1.00— id 9.47 Id de id id 1.00— id 11.04 Id abierta id 2.50— id 13.70 Id id id id 2.50— id 20.72 Id id id id 1.00— id 26.00 Id de bóveda id 1.00— id 30.30		: : : : : : : : : : : : : : : : : : : :		2477 29 838 79 831 24 2127 90 1933 28 672 51 975 81 905 59 853 16 1580 80 590 48 817 47 14604 32

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIQ UNITARIO	COSTO PARCIAL
	28	CY.	F	7
Alcantarilla de bóveda, Luz 2.00-Hect.	.			14604 3
35.13		٠		1109 9
ld id. Luz 2 00—Hect. 49.70	$ \cdots $	• •		1830 9
Id id, Luz 100—Hect. 51.80	••	• •	••	1545 8
ld id, Luz 2.00 – Hect 56.93 Id abierta, Luz 1.00 — Hect. 58.88		••		1601 5
ld de bóveda, Luz 1.50—Hect. 103.06	::	• •	1	754 1
ld id, Luz 1.50—Hect. 128.50		••	!	1110 4. 1596 5
Id id, Luz 1.00—Hect. 129.04		••	1 ::	1123 1
ld abierta, Luz 1.00—Hect. 140.47	1	••		336 1
Id 1d, Luz 1.00—Hect. 146.22	1	••	!	371 9
ld de boveda, Luz 1.50—Hect. 159.02	1			954 9
ld id, Luz 1.00—Hect. 162.31	l	. •		946 5
d abierta, Luz 1.00-Hect. 185.84		• •		538 6
ld id, Luz 1.00 – Hect. 212.15	••	• •	••	551 3
Id de bóveda, Luz 1.00—Hect. 221.00	••	• •		941 4
ld abierta, Luz 1.00—Hect. 238.32 ld sifon circular, Diametro 0.60—Hect. 251.06	••	••		477 4
Alcantarilla abierta, Luz 2 50—Hect. 277.57		••	1	388 8
d id, Luz 2.00—Hect. 281.38		• •		545 44 353 5
Viaducto del Balde, Luz 100.00-Hect. 289.05		• •	1	39977 9
Viaducto, Luz 21.45—Hect. 291.12	1	••	::	4861 6
ld, Luz 32.66—Hect. 292.50	1	••		6522 2
ld, Luz 32.46—Hect. 294.12	1	••		6828 8
Alcantarilla abierta, Luz 2.50—Hect. 301.52				595 8
ld id, Luz 3.00—Hect. 303.24	1			645 9
ld id. Luz 2.00—Hect. 305.00.	1			557 1
Id id, Luz 2.00—Hect. 306.65		• •		456 9
d id, Luz 2 00—Hect. 311.10	••	••		511 4
ld de bóveda, Luz 1.00—Hect. 313.13		• •		575 8
ld abierta, Luz 2.00—Hect. 314.60	•	• •	••	722 8
Id id, Luz 4.00—Hect. 318.87		• •		857 8
d id, Luz 2,00—Hect. 322.76 Viaducto, Luz 21.20—Hect. 331.94.		••		362 1
Alcantarilla abierta, Luz 1.00—Hect. 336.00		• •		4486 5
Puentecito, Luz 5.00—Hect. 346.96	' ' '	• •		447 1' 640 3
Id, Luz 5 00Hect. 349.53		••	1	703 2
Alcantarilla abierta, Luz 1.50-Hect. 351.68		••	1 :.	524 7
ld id, Luz 3.00—Hect. 366.22	1	••		645 5
ld id. Luz 2 00—Hect. 372.52	1 1			357 2
Puentecito, Luz 5.00—Hect. 376.70	1	••		1216 3
ld, Luz 5 00—Hect. 385.97	1			613 5
Alcantarilla abierta, Luz 1.00—Hect. 392.02	!		1 1	424 5
Id id. Luz 1.00-Hect. 415.44		• •	1	437 8
ld id, Luz 1.00—Hect. 459.58Viaducto de los Pocitos, Luz 100.00—Hect		••	••	278 3
473.87	il	••		47565 6
Alcantarilla abierta, Luz 1.50-Hect. 483.50		••	1	384 4
Canaleta, Luz 1.00—Hect. 493.38		• •		115 8
Alcantarilla de bóveda, Luz 1.00—Hect	-			
504.50		• •		1217 7
Id id, Luz 2.00—Hect. 512.37	$ \cdots $	• •		2442 6
	1 1			157661 9

INDICACION DE LAS OBRAS	gnacion unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO
	esi e la			
	0.4		8	P
	1			157661 97
Canaleta, Luz 0.80—Hect. 544.09		••	••	89 58
1d, Luz 0.80—Hect. 551.32 80		••	••	131 07
556.92				781 25
Id id. Luz 2.00—Hect. 565.49	١			1666 43
Id abierta, Luz 1.00-Hect. 588 38	1			294 36
Id id, Luz 1.00—Hect. 595.90	••	••	••	272 69
Canaleta, Luz 0.80—Hect. 606.23		••	••	86 60
627.02				2610 35
Id id, Luz 1 00—Hect. 643.36				1505 87
Id id, Luz 1.00-Hect. 656.47	٠			1420 41
Id abierta, Luz 1 00—Hect. 670.56	• • •	••	••	338 84
Canaleta, Luz 0.80—Hect. 674 67		••	••	124 53
Alcantarilla de bóveda, Luz 2;00—Hect.		••	••	97 87
688.87	١			1680 53
Idem abierta, Luz 1.00 — Hectómetro				
708.65	••	••	••	343 79
Id, Luz 10.22—Hect. 791 98	•••	••	••	2020 52
Id. Luz 21 45—Hect. 801 14	· · ·	• • •	• •	1848 73 4115 99
Puente sobre el Rio Desaguadero-Luz	1	,,	••	1110 33
60.00—Hect. 823.60	۱		••	60534 13
Alcantarilla abierta—Luz 1.00—Hectóme- tro 1057.15	1			
Id id, Luz 100—Hectometro 1102.85	::	••	••	335 70 278 58
Id id, Luz 1.00— id 1219.47.80	::	::	::	409 11
Id id, Luz 1.00— id 1219.47.80 Id id, Luz 1.00— id 1230.93.80		••		302 60
	1			
DE VILLA LA PAZ À MENDOZA				238951 5 0
				}
Alcantarilla abierta-Luz 0.50-Hectóme-	1			
tros 0.66 y 0.83 50 (altura media 1.50)	Nº	2	404 43	808 86
Id sifon —Luz 3.00—Hectómetro 23.73 85.			• •	1384 71
Id abjects—Luz 0.80— id 24.60.70	•	••	••	581 81
ld id —Luz 3.00— id 320 98	::	••	•	221 40 1200 04
Id id —Luz 3.00— id 338.97				1131 50
Id id —Luz 0.80— id 28.63.60. Id abierta—Luz 0.80— id 34.69.70. Id id —Luz 3.00— id 320.98 Id id —Luz 3.00— id 338.97 Puente —Luz 10.22— id 903.50	١			3855 81
Ta sonie ei mo de mendosa-rus 100.038	ì			
-Hectómetro 1027.75 Puente-Luz 10.00-Hectómetro 1308.88.50.	•••		••	29495 50
ld sobre el zanion—Luz 30.00—Hectóme-		••	• •	2663 33
tro 1313.88				12163 28
Paso inferior—Luz 10.00—Hect. 1321.26.50.	١			6620 54
Id id —Luz 6.00— id 1322.82.30. Id id —Luz 6.00— id 1331.97	••			4291 46
ld id —Luz 6.00— id 1331 97 Paso inferior (con dos alcantarillas)—Luz	••	• •	••	1488 73
6.00—Hectómetro 1368.87.92	i			11040 00
		••	••	11949 92
		1	l .	316808 39

			·
Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
Nº	88 27 7 4 3 3 72 10 3 4 4 2 2	737 58 1268 84 573 58 660 26 955 49 854 00 1445 28 566 08 912 48	2212 74 3806 52 41297 76 6602 60 2866 47 2562 00 5781 12
-		_	445351 72
.		·	
N ₀	98	135 00	13230 00
_	_	_	13230 00
km N°	260 724 7 013 267 737 44		2234238 49 32933 12
_		·	2267171 61
N°	1 1 1 1 1 1 1 1 1 1 5		66538 82 46268 97 4710 37 40785 39 5503 15 1604 07 5459 74 2261 44 2222 57 188 11 375 00 175917 63
	N° - km	N° 88 27 7 7 4 3 3 3 7 2 10 3 3 3 4 4 4 2 2 2 11 1	N° 88 366 71 27 448 77 7 444 84 3 4 539 14 693 90 737 58 10 660 26 3 955 49 3 854 00 1445 28 4 566 08 2 912 48 1164 76 11 477 81

	-			
	Designacion de la unidad	OES		gopmo.
INDICACION DE LAS OBRAS	naci	CANTIDADES	PRECIO	PARCIAL
III DIOIOION DI MIN ODIMIO	la la	TN	UNITARIO	PARUIAL
	ಶಿಕಿ	3	₽	ş
				175917 63
Pozo	N°.	1	. ••	100 00
Máquinas—útiles para el taller	١	••	••	15000 00 11000 00
Muro de cerco y plantaciones	::	••	••	5000 00
Muebles, libros y útiles para la esplotacion	''	.,		
de la línea	••	••	••	4000 00
Total	-	-	-	211017 63
ESTACION VILLA DE LA PAZ				
Edificio de la Estacion	N·.	1		10096 44
Galpon de carga · · · · · · · · · · · · · · ·	>	ī	• •	6416 82
Estanque con su pozo, etc		1	••	1531 22
Letrina	3	1	••	557 94 2222 57
Casa de camineros	i .	i	• •	4676 89
Semafor	-	. ĵ		188 11
Para-golpes · · · · · · · · · · · · · · · · ·	>	2	75 00	
Pozo		1	• •	100 00
Pileta, etc	*	1	••	1000 00 1000 00
Muebles, libros y útiles para la esplotacion	١	••	••	1000 00
de la línea			••	1000 00
Total	-	-	_	28939 99
ESTACIONES INTERMEDIAS				
Edificios de las estaciones	Nº.	9	3362 07	30258 63
Galpones de carga) >	9	4437 02	39933 18
Estanques con sus pozos, etc	•	9 1	1531 22	
Letrinas		9	557 94	
Pozos Semafores	3	9	100 00 188 11	
Piletes etc		9	1000 00	
Carcos y plantaciones	>	9	600 00	5400 00
Muebles, libros y útiles para la esplota- cion de la línea	•	9	800 00	7200 00
Total	_	_	_	113187 24
Estaciones y edificios accesorios-Total	_	_	_	353144 86
VIII—Casas de camineros				
	NI.	17	2521 85	40971 45
Casas de camineros	M.	17	2021 00	42871 45
Total	-	_		42871 45
	,	•		

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
IX—Telégrafo				
Línea telegrafica de dos alambres con los aparatos necesarios	. km	260 724 —	155 786 —	40617 15 40617 15
X—Tren rodante				
Locomotoras de carga [americanas] con s tender, armadas y puestas en Villa Ma ría	N°.	6	17050 00	102300 00
tender, armadas y puestas en Villa Ma		6	18142 00	108852 00
Locomotoras—Total		_	_	211152 00
Wagones cubiertos de 12 toneladas de portarmados y puestos en Villa Maria Wagones para ganado, armados y puesto en Villa Maria	N°.	60 20 60	1693 00 1628 00 1202 00	32560 00
Coches de 1 de clase, armados y puestos e Villa Maria	n ,	6	4900 00	29400 00
Salones de 1st clase, armados y puestos e Villa Maria	>	6	5140 00	30840 00
Coches de 2 ^{cd} elase, armados y pueste en Villa Maria Furgones, armados y puestos en Villa M		6	3030 00	18180 00
ria	. •	6	2530 00	15180 00
dante				30000 00
Suma	. -	-	-	329860 00
Aumento de 1/10 para beneficio	. .			32986 00
Wagones y coches-Total	-		-	362846 00
Tren rodante—Total	-		-	573998 00
Suma total			-	4496156 76

INDICACION DE LAS OBRAS	Designacion de la unidad	CANTIDADES	PRECIO UNITARIO	COSTO PARCIAL
BESUMEN			1	
I — Adquisicion de terrenos é indem- nizacienes		:::::::::::::::::::::::::::::::::::::::		100000 00 11200 00 648571 97 445351 72 13230 00 2267171 61 353144 86 42871 45 40617 15 573998 00 4496156 76
Imprevistos: el 5% sobre la suma Direccion é inspeccion á \$f. 300.00 por kilómetro—kilómetros 260.724 Conservacion de la via por 1 año á \$f. 150.00 por kilómetro—kilómetros 260.724		••		224807 84 78217 20 39108 60
Costo total en \$f	_	_	_	4838290 40
Costo total en moneda nacional oro Costo total por kilóm.—kilm. 260.724; \$m/n.	_	_ _	_	4999576 74 19175 74

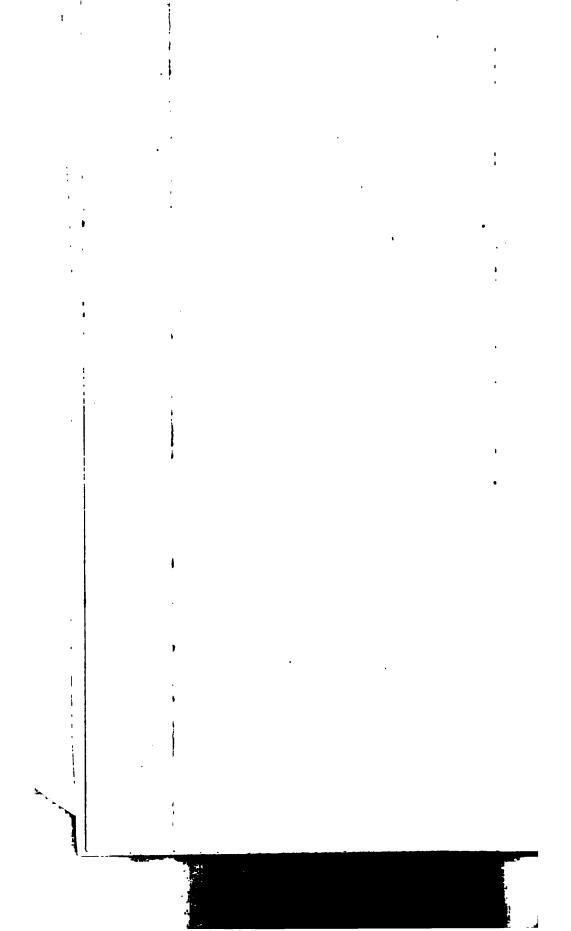
•

•

.

•

.



•

•

.

ja 1888 na 20 mari

